



Universidad de San Carlos de Guatemala  
Facultad de Ingeniería  
Escuela de Ingeniería Civil

**DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS “X”  
EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO  
DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**

**Caroline Odeth Soto Méndez**

Asesorado por la Inga. Christa del Rosario Classon de Pinto

Guatemala, septiembre de 2016

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA



FACULTAD DE INGENIERÍA

**DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS “X”  
EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO  
DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**

TRABAJO DE GRADUACIÓN

PRESENTADO A LA JUNTA DIRECTIVA DE LA  
FACULTAD DE INGENIERÍA  
POR

**CAROLINE ODETH SOTO MÉNDEZ**

ASESORADO POR LA INGA. CHRISTA DEL ROSARIO CLASSON DE PINTO

AL CONFERÍRSELE EL TÍTULO DE

**INGENIERA CIVIL**

GUATEMALA, SEPTIEMBRE DE 2016

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA



**NÓMINA DE JUNTA DIRECTIVA**

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
VOCAL I	Ing. Angel Roberto Sic García
VOCAL II	Ing. Pablo Christian de León Rodríguez
VOCAL III	Inga. Elvia Miriam Ruballos Samayoa
VOCAL IV	Br. Raúl Eduardo Ticún Córdova
VOCAL V	Br. Henry Fernando Duarte García
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magalí Herrera López

**TRIBUNAL QUE PRACTICÓ EL EXAMEN GENERAL PRIVADO**

DECANO	Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco
EXAMINADOR	Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco
EXAMINADORA	Inga. Christa del Rosario Classon de Pinto
EXAMINADOR	Ing. Silvio José Rodríguez Serrano
SECRETARIA	Inga. Lesbia Magalí Herrera López

## **HONORABLE TRIBUNAL EXAMINADOR**

En cumplimiento con los preceptos que establece la ley de la Universidad de San Carlos de Guatemala, presento a su consideración mi trabajo de graduación titulado:

**DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS “X”  
EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO  
DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**

Tema que me fuera asignado por la Dirección de la Escuela de Ingeniería Civil, con fecha 5 de mayo de 2015.

**Caroline Odeth Soto Méndez**



Guatemala, 19 de noviembre de 2015  
Ref.EPS.DOC.781.11.15

Ing. Silvio José Rodríguez Serrano  
Director  
Unidad de EPS  
Facultad de Ingeniería  
Presente

Estimado Ingeniero Rodríguez Serrano.

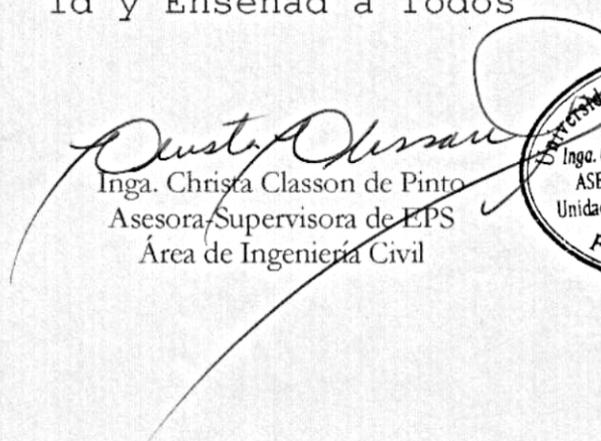
Por este medio atentamente le informo que como Asesora-Supervisora de la Práctica del Ejercicio Profesional Supervisado (E.P.S.), de la estudiante universitaria **Caroline Odeth Soto Méndez** con carné No. **201025397**, de la Carrera de Ingeniería Civil, procedí a revisar el informe final, cuyo título es: **DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS "X" EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA.**

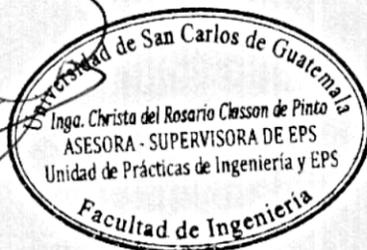
En tal virtud, **LO DOY POR APROBADO**, solicitándole darle el trámite respectivo.

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,

"Id y Enseñad a Todos"

  
Inga. Christa Classon de Pinto  
Asesora-Supervisora de EPS  
Área de Ingeniería Civil



c.c. Archivo  
CDRSdP/ra



**USAC**  
TRICENTENARIA  
Universidad de San Carlos de Guatemala

<http://civil.ingenieria.usac.edu.gt>

Universidad de San Carlos de Guatemala  
FACULTAD DE INGENIERÍA  
Escuela de Ingeniería Civil



Guatemala,  
03 de agosto de 2016

Ingeniero  
Hugo Leonel Montenegro Franco  
Director Escuela Ingeniería Civil  
Facultad de Ingeniería  
Universidad de San Carlos

Estimado Ingeniero Montenegro.

Le informo que he revisado el trabajo de graduación **DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS "X" EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**, desarrollado por la estudiante de Ingeniería Civil Caroline Odeth Soto Méndez, con Carnet No. 2010-25397, quien contó con la asesoría de la Inga. Christa del Rosario Classon de Pinto.

Considero este trabajo bien desarrollado y representa un aporte para la comunidad del área y habiendo cumplido con los objetivos del referido trabajo doy mi aprobación al mismo solicitando darle el trámite respectivo.

Atentamente,

ID Y ENSEÑADA A TODOS

  
Ing. Ronald Estuardo Galindo Cabrera  
Jefe del Departamento de Estructuras



FACULTAD DE INGENIERIA  
DEPARTAMENTO  
DE  
ESTRUCTURAS  
USAC

/mrrm.

Mas de 134 años de Trabajo Académico y Mejora Continua





Guatemala, 09 de agosto de 2016  
Ref.EPS.D.320.08.16

Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco  
Director Escuela de Ingeniería Civil  
Facultad de Ingeniería  
Presente

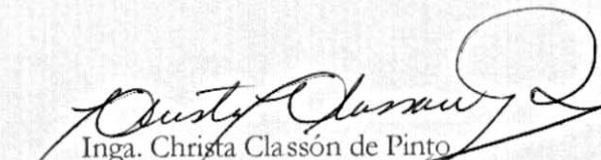
Estimado Ingeniero Montenegro Franco:

Por este medio atentamente le envío el informe final correspondiente a la práctica del Ejercicio Profesional Supervisado, (E.P.S) titulado **DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS "X" EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**, que fue desarrollado por la estudiante universitaria **Caroline Odeth Soto Méndez, carné 201025397**, quien fue debidamente asesorado y supervisado por el Inga. Christa Classon de Pinto.

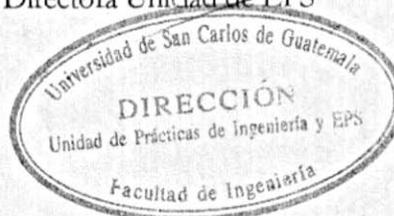
Por lo que habiendo cumplido con los objetivos y requisitos de ley del referido trabajo y existiendo la aprobación del mismo como Asesora - Supervisora de EPS y Directora apruebo su contenido solicitándole darle el trámite respectivo.

Sin otro particular, me es grato suscribirme.

Atentamente,  
"Id y Enseñad a Todos"

  
Inga. Christa Classon de Pinto  
Directora Unidad de EPS

CCdP/ra





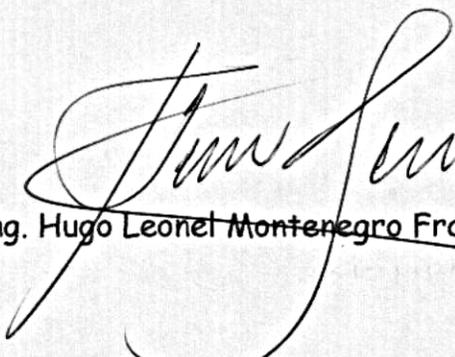
**USAC**  
TRICENTENARIA  
Universidad de San Carlos de Guatemala

<http://civil.ingenieria.usac.edu.gt>

Universidad de San Carlos de Guatemala  
FACULTAD DE INGENIERÍA  
Escuela de Ingeniería Civil



El director de la Escuela de Ingeniería Civil, después de conocer el dictamen de la Asesora y Coordinadora de E.P.S. Inga. Christa del Rosario Classon de Pinto, al trabajo de graduación de la estudiante Caroline Odeth Soto Méndez, titulado **DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS "X" EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA** da por este medio su aprobación a dicho trabajo.

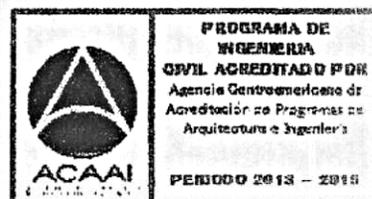
  
Ing. Hugo Leonel Montenegro Franco



Guatemala, septiembre 2016.

/mrrm.

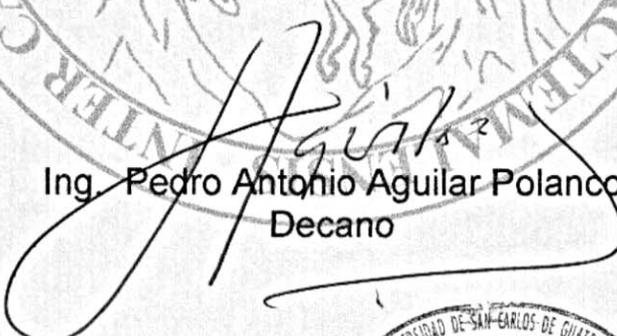
Mas de **134** años de Trabajo Académico y Mejora Continua





El Decano de la Facultad de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala, luego de conocer la aprobación por parte del Director de la Escuela de Ingeniería Civil, al trabajo de graduación titulado: **DISEÑO DE UN EDIFICIO PARA PEDIATRÍA Y DE UN MÓDULO PARA RAYOS "x" EN LA UNIDAD DE CONSULTA EXTERNA DEL INSTITUTO GUATEMALTECO DE SEGURIDAD SOCIAL EN EL MUNICIPIO DE VILLA NUEVA, GUATEMALA**, presentado por la estudiante universitaria: **Caroline Odeth Soto Méndez**, y después de haber culminado las revisiones previas bajo la responsabilidad de las instancias correspondientes, se autoriza la impresión del mismo.

IMPRÍMASE.

  
Ing. Pedro Antonio Aguilar Polanco  
Decano

Guatemala, septiembre de 2016



## **ACTO QUE DEDICO A:**

<b>Dios</b>	Por ser el Creador y permitirme alcanzar esta meta.
<b>Mis padres</b>	Aroldo Franciné Soto y Carmen Odeth Méndez, su dedicación será siempre mi inspiración.
<b>Mis hermanos</b>	Nathán y Sheily Soto Méndez, por sus sabios consejos.
<b>Abner Domínguez</b>	Por su apoyo en esta etapa de mi vida.
<b>Mis abuelos</b>	Por el cariño y amor sincero.
<b>Mi familia en general</b>	Con cariño.

## **AGRADECIMIENTOS A:**

**Universidad de San  
Carlos de Guatemala**

Por ser mí casa de estudios y formarme académicamente.

**Facultad de Ingeniería**

Por ser la Facultad que completó mi formación profesional.

**Escuela de Ingeniería  
Civil**

Por ser la Escuela que me permitió conocer a catedráticos distinguidos.

**Mis amigos de la  
Facultad**

Por su apoyo y compañía en el transcurso de la carrera.

**A mi asesora**

Ingeniera Christa Classon, por el apoyo brindado en la supervisión del EPS.

**División de  
Mantenimiento del IGSS**

Por el apoyo brindado en la realización del EPS.

## ÍNDICE GENERAL

ÍNDICE DE ILUSTRACIONES.....	VII
LISTA DE SÍMBOLOS .....	XIII
GLOSARIO .....	XV
RESUMEN.....	XIX
OBJETIVOS.....	XXI
INTRODUCCIÓN .....	XXIII
1. FASE DE INVESTIGACIÓN .....	1
1.1. Monografía del municipio de Villa Nueva.....	1
1.1.1. Aspectos generales .....	1
1.1.1.1. Datos históricos .....	1
1.1.2. Ubicación geográfica .....	1
1.1.3. Situación demográfica .....	2
1.1.4. Aspectos económicos.....	2
1.1.5. Servicios públicos .....	3
1.1.5.1. Agua potable.....	3
1.1.5.2. Energía eléctrica.....	3
1.1.5.3. Educación .....	4
1.1.5.4. Salud .....	4
1.1.6. Población.....	4
1.1.6.1. Población total .....	5
1.1.6.2. Natalidad .....	5
1.1.6.3. Mortalidad.....	6
1.2. Aspectos generales de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social.....	7

1.2.1.	Datos generales .....	7
1.2.2.	Ubicación geográfica.....	8
1.2.3.	Servicios públicos.....	8
1.2.3.1.	Agua potable .....	9
1.2.3.2.	Energía eléctrica .....	9
1.2.4.	Servicios médicos .....	9
1.2.4.1.	Pediatría.....	10
1.2.4.2.	Consulta externa .....	10
1.2.5.	Datos de afiliados.....	11
1.2.5.1.	Total de afiliados .....	11
1.2.5.2.	Afiliados beneficiados.....	11
1.2.6.	Características físicas .....	12
1.2.6.1.	Colindancias.....	12
1.2.6.2.	Topografía.....	12
1.3.	Diagnóstico sobre las necesidades en servicios básicos e infraestructura .....	13
1.4.	Descripción de necesidades .....	13
1.5.	Evaluación y priorización de necesidades.....	13
2.	FASE DE SERVICIO TÉCNICO PROFESIONAL.....	15
2.1.	Diseño de edificio para pediatría de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social .....	15
2.2.	Criterios generales de construcción de hospitales .....	15
2.2.1.	Características de los hospitales.....	16
2.2.1.1.	Aspectos estructurales .....	16
2.2.1.1.1.	Amenaza sísmica.....	16
2.2.1.1.2.	Amenaza por vientos ....	16
2.2.1.1.3.	Amenaza            por inundación.....	17

2.2.1.2.	Aspectos no estructurales .....	17
2.2.1.3.	Aspectos funcionales .....	17
2.2.2.	Filosofía para el diseño de hospitales.....	18
2.2.2.1.	Diseño sísmico .....	18
2.2.2.2.	Sistemas estructurales .....	18
2.2.3.	Estudio topográfico .....	19
2.2.3.1.	Planimetría.....	19
2.2.3.2.	Altimetría.....	19
2.2.4.	Estudio de suelos .....	20
2.2.4.1.	Ensayo triaxial .....	20
2.2.4.2.	Granulometría.....	21
2.2.4.3.	Límites de Atterberg .....	21
2.2.5.	Diseño de edificio para pediatría .....	22
2.2.5.1.	Diseño arquitectónico .....	22
2.2.5.2.	Análisis y predimensionamiento .....	24
2.2.5.3.	Determinación de cargas .....	28
2.2.5.3.1.	Carga viva .....	29
2.2.5.3.2.	Carga muerta.....	36
2.2.5.3.3.	Carga de sismo .....	40
2.2.5.4.	Diseño de losas .....	66
2.2.5.5.	Diseño de vigas .....	82
2.2.5.6.	Diseño de columnas .....	90
2.2.5.7.	Diseño de cimentación .....	100
2.2.5.8.	Instalaciones eléctricas.....	108
2.2.5.9.	Instalaciones hidrosanitarias.....	108
2.2.6.	Evaluación de impacto ambiental .....	108
2.2.7.	Planos constructivos.....	109
2.2.8.	Cronograma de actividades.....	109
2.2.9.	Presupuesto del proyecto .....	110

2.3.	Diseño de un módulo para rayos “X” de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social .....	112
2.3.1.	Estudio topográfico.....	112
2.3.1.1.	Planimetría .....	113
2.3.1.2.	Altimetría .....	113
2.3.2.	Estudio de suelos .....	113
2.3.2.1.	Ensayo triaxial .....	114
2.3.3.	Diseño de módulo para rayos “X” .....	114
2.3.3.1.	Diseño arquitectónico.....	115
2.3.3.2.	Análisis y predimensionamiento .....	117
2.3.3.3.	Determinación de cargas.....	120
2.3.3.3.1.	Carga viva .....	121
2.3.3.3.2.	Carga muerta .....	125
2.3.3.3.3.	Carga de sismo .....	129
2.3.3.4.	Diseño de losas.....	141
2.3.3.5.	Diseño de vigas.....	148
2.3.3.6.	Diseño de columnas.....	152
2.3.3.7.	Diseño de cimentación .....	162
2.3.3.8.	Materiales de construcción para módulo de rayos “X” .....	163
2.3.3.9.	Instalaciones eléctricas .....	164
2.3.3.10.	Instalaciones hidrosanitarias .....	164
2.3.4.	Evaluación de impacto ambiental.....	164
2.3.5.	Planos constructivos .....	165
2.3.6.	Cronograma de actividades.....	165
2.3.7.	Presupuesto del proyecto.....	166
	CONCLUSIONES.....	169
	RECOMENDACIONES .....	171

BIBLIOGRAFÍA.....	173
APÉNDICES .....	175
ANEXOS.....	179



## ÍNDICE DE ILUSTRACIONES

### FIGURAS

1.	Ubicación geográfica municipio de Villa Nueva, Guatemala .....	2
2.	Población total por sexo, municipio de Villa Nueva .....	5
3.	Ubicación geográfica Unidad de Consulta Externa IGSS .....	8
4.	Planta típica de edificio para pediatría, nivel 1 .....	23
5.	Planta típica de edificio para pediatría, nivel 2 .....	24
6.	Planta típica de columnas .....	26
7.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 2, eje 2 (eje Y) .....	31
8.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 1, eje 2 (eje Y) .....	32
9.	Distribución de carga viva nivel 1 y 2, eje 2 (eje Y) .....	33
10.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 2, eje C (eje X) .....	34
11.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 1, eje C (eje X) .....	35
12.	Distribución de carga viva nivel 1 y 2, eje C (eje X) .....	35
13.	Distribución de carga muerta nivel 1 y 2, eje 2 (Eje Y) .....	38
14.	Distribución de carga muerta nivel 1 y 2, eje C (eje X) .....	40
15.	Carga horizontal eje 2, eje X .....	48
16.	Carga horizontal eje C, eje Y .....	49
17.	Carga sísmica con torsión, eje 2 .....	55
18.	Carga sísmica con torsión, eje C .....	56
19.	Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje 2, eje X .....	56

20.	Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje C, eje Y .....	61
21.	Planta de distribución de losas .....	66
22.	Planta de momentos actuantes en losas, primer nivel.....	69
23.	Planta de momentos balanceados en losas, primer nivel .....	73
24.	Distribución de acero en losa.....	77
25.	Planta de momentos actuantes en losas, segundo nivel .....	78
26.	Planta de momentos balanceados en losas, segundo nivel .....	81
27.	Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo A-B (kg-m) .....	83
28.	Diagrama de corte tramo eje 1-2, nodo A-B (kg) .....	83
29.	Armado de viga para segundo nivel.....	88
30.	Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo H-I (kg-m) .....	89
31.	Diagrama de corte tramo 1-2 eje 1-2, nodo H-I (kg-m) .....	89
32.	Armado de viga para primer nivel .....	90
33.	Armado general de la columna .....	100
34.	Corte simple en zapata .....	103
35.	Corte punzonante en zapata.....	104
36.	Planta típica de módulo para rayos "X" .....	116
37.	Planta típica de columnas .....	118
38.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional eje 2 (eje Y) .....	122
39.	Distribución de carga viva, eje 2 (eje Y).....	123
40.	Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional eje B (eje X) .....	124
41.	Distribución de carga viva, Eje B .....	125
42.	Distribución de carga muerta, eje 2 .....	127
43.	Distribución de carga muerta, eje B .....	128
44.	Carga horizontal eje 2, eje Y .....	135
45.	Carga horizontal eje B, eje X .....	136
46.	Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje B.....	137

47.	Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje 2 .....	139
48.	Planta de distribución de losas.....	141
49.	Planta de momentos actuantes en losas.....	144
50.	Distribución de acero en losa .....	147
51.	Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo A-B (kg-m).....	148
52.	Diagrama de corte tramo eje 1-2, nodo A-B (kg).....	148
53.	Armado de viga para primer nivel .....	152
54.	Armado general de la columna .....	161
55.	Cimentación módulo para rayos "X" .....	163

## TABLAS

I.	Porcentaje de hogares con servicio de energía eléctrica .....	4
II.	Total de nacimientos en el municipio de Villa Nueva .....	6
III.	Total de mortalidad en el municipio de Villa Nueva.....	6
IV.	Total de afiliados .....	11
V.	Afiliados beneficiados.....	12
VI.	Datos ensayo triaxial .....	21
VII.	Parámetros de corte.....	21
VIII.	Cuadro para integración de cargas .....	29
IX.	Tipo de carga ocupacional, AGIES NSE 2 .....	29
X.	Tipo de carga muerta .....	36
XI.	Condiciones generales, análisis del corte basal.....	44
XII.	Distribución de fuerzas sísmicas .....	48
XIII.	Torsión en X, segundo nivel.....	53
XIV.	Torsión en Y, segundo nivel.....	53
XV.	Torsión en X, primer nivel .....	54
XVI.	Torsión en Y, primer nivel .....	54
XVII.	Distribución de carga sísmica con torsión, eje 2 .....	55

XVIII.	Distribución de carga sísmica con torsión, eje C .....	55
XIX.	Resumen de envolvente de momentos en vigas eje 2, nivel 2 (eje X) .....	57
XX.	Resumen de envolvente de momentos en vigas eje 2, nivel 1 (eje X) .....	58
XXI.	Resumen de envolvente de momentos en columnas eje 2, nivel 2 (eje X) .....	59
XXII.	Resumen de envolvente de momentos en columnas eje 2, nivel 1 (eje X) .....	60
XXIII.	Resumen de envolvente de momentos en vigas eje C, nivel 2 (eje Y) .....	62
XXIV.	Resumen de envolvente de momentos en vigas eje C, nivel 1 (eje Y) .....	63
XXV.	Resumen de envolvente de momentos en columnas eje C, nivel 2 (eje Y) .....	64
XXVI.	Resumen de envolvente de momentos en columnas eje C, nivel 1 (eje Y) .....	65
XXVII.	Detalle de cargas para momentos en cada losa, nivel 1 .....	68
XXVIII.	Momentos en cada losa, nivel 1 .....	68
XXIX.	Momentos balanceados por rigideces .....	71
XXX.	Momentos balanceados por promedio .....	72
XXXI.	Revisiones de acero .....	76
XXXII.	Detalle de cargas para momentos en cada losa, nivel 2 .....	79
XXXIII.	Momentos en cada losa, nivel 1 .....	79
XXXIV.	Momentos balanceados por rigideces, segundo nivel .....	80
XXXV.	Momentos balanceados por promedio .....	81
XXXVI.	Cronograma de actividades, edificio pediatría .....	110
XXXVII.	Presupuesto del proyecto, edificio pediatría .....	111
XXXVIII.	Datos ensayo triaxial .....	114

XXXIX.	Cuadro para integración de cargas .....	121
XL.	Tipo de carga muerta .....	126
XLI.	Condiciones generales, análisis del corte basal.....	131
XLII.	Distribución de fuerzas sísmicas .....	135
XLIII.	Distribución de carga horizontal por ejes .....	135
XLIV.	Envolvente de momentos de vigas, eje B .....	138
XLV.	Envolvente de momentos de columnas, eje B .....	138
XLVI.	Envolvente de momentos para vigas eje B .....	140
XLVII.	Envolvente de momentos para columnas, eje B .....	140
XLVIII.	Detalle de cargas para momentos en cada losa .....	143
XLIX.	Momentos en cada losa .....	143
L.	Cronograma de actividades, rayos “X” .....	166
LI.	Presupuesto del proyecto, rayos “X” .....	167



## LISTA DE SÍMBOLOS

<b>Símbolo</b>	<b>Significado</b>
<b>As</b>	Área de acero
<b>Asmax</b>	Área de acero máxima
<b>Asmin</b>	Área de acero mínima
<b>Asreq</b>	Área de acero requerida
<b>AG</b>	Área gruesa
<b>At</b>	Área tributaria
<b>Az</b>	Área de zapata
<b>CM</b>	Carga muerta
<b>Pu</b>	Carga puntual
<b>CV</b>	Carga viva
<b>cm</b>	Centímetro
<b>Cm</b>	Centro de masa
<b>Cr</b>	Centro de rigidez
<b>Cs</b>	Coefficiente de sismo al límite de cedencia
<b>Cu</b>	Cohesión
<b>Va</b>	Corte actuante
<b>Vb</b>	Corte basal
<b>Vt</b>	Corte total
<b>Er</b>	Deformación en rotura
<b>E</b>	Esbeltez
<b>Vcu</b>	Esfuerzo de corte que resiste el concreto
<b>S</b>	Espaciamiento
<b>Smax</b>	Espaciamiento máximo

<b>S<sub>min</sub></b>	Espaciamiento mínimo
<b>t</b>	Espesor de losa
<b>F<sub>cu</sub></b>	Factor de carga última
<b>H</b>	Humedad
<b>I</b>	Inercia
<b>kg</b>	Kilogramo
<b>lb</b>	Libra
<b>m</b>	Metro
<b>mm</b>	Milimetro
<b>M<sub>u</sub></b>	Momento último
<b>M(-)</b>	Momentos actuantes negativos
<b>M(+)</b>	Momentos actuantes positivos
<b>d</b>	Peralte efectivo
<b>T<sub>s</sub></b>	Período de transición
<b>W</b>	Peso
<b>rec</b>	Recubrimiento
<b>F'<sub>y</sub></b>	Resistencia del acero
<b>F'<sub>c</sub></b>	Resistencia del concreto
<b>T</b>	Toneladas

## **GLOSARIO**

<b>ACI 318-11</b>	Es un código que desarrolla estándares, normas y recomendaciones técnicas con referencia al hormigón reforzado.
<b>Agies</b>	Es un conjunto de normas estructurales para la República de Guatemala, basadas en recomendaciones de diseño estructural.
<b>Altimetría</b>	Estudia el conjunto de métodos y procedimientos para determinar y representar la altura o cota de cada punto respecto de un plano de referencia.
<b>Carga axial</b>	Fuerza que actúa a lo largo del eje longitudinal de un miembro estructural aplicada al centroide de la sección transversal del mismo.
<b>Carga de sismo</b>	Concepto que define las acciones que un sismo provoca sobre la estructura de un edificio.
<b>Carga muerta</b>	Carga vertical aplicada sobre una estructura que incluye el peso de la misma estructura más la de los elementos permanentes.

<b>Carga viva</b>	Carga externa movable sobre una estructura que incluye el peso de la misma junto con el mobiliario, equipamiento o personas que actúa verticalmente.
<b>Centro de masa</b>	Punto en el que se concentra el peso de un cuerpo, de forma que si el cuerpo se apoyara en ese punto, permanecería en equilibrio.
<b>Centro de rigidez</b>	Punto central de los elementos verticales de un sistema que resiste a las fuerzas laterales.
<b>Corte basal</b>	Fuerza total de diseño por cargas laterales, aplicada en la base de la estructura.
<b>Envolvente</b>	Es un diagrama que representa para cada sección de una estructura el valor máximo y mínimo que puede adoptar un esfuerzo
<b>Fuerza sísmica</b>	Es la fuerza que ejerce un sismo sobre la estructura de un edificio.
<b>Granulometría</b>	La granulometría es la medición de los granos de una formación sedimentaria y el cálculo de la abundancia de los correspondientes a cada uno de los tamaños previstos por una escala granulométrica, con fines de análisis tanto de su origen como de sus propiedades mecánicas.

<b>Marco estructural</b>	Este sistema conjuga elementos tipo viga y columna. Su estabilidad está determinada por la capacidad de soportar momentos en sus uniones.
<b>Módulo de elasticidad</b>	Relación entre la fatiga unitaria y la correspondiente deformación unitaria en un material sometido a un esfuerzo que está por debajo del límite de elasticidad del material.
<b>Módulo de rigidez</b>	Es una constante elástica que caracteriza el cambio de forma que experimenta un material elástico cuando se aplican esfuerzos cortantes.
<b>Planimetría</b>	Parte de la topografía que trata la medición y representación de una porción de la superficie terrestre sobre una superficie plana.



## **RESUMEN**

El Instituto Guatemalteco de Seguridad Social no solo tiene como función de carácter esencial la atención médica, sino que también la prevención social que consiste en proteger a los afiliados de aquellos riesgos que los privan de estabilidad económica, no importando el origen (maternidad, enfermedad, invalidez, vejez, entre otros); o, en amparar determinados familiares en caso de muerte de la persona que velaba por su subsistencia.

Es por esto que la infraestructura física donde se realizan las consultas deben ser las apropiadas, por lo tanto se propone el diseño de un edificio para pediatría y un módulo para rayos "X", que surgen del diagnóstico de las necesidades de la Unidad de Consulta Externa en el municipio de Villa Nueva, Guatemala.



## **OBJETIVOS**

### **General**

Diseñar un edificio para pediatría y un módulo para rayos “X” en la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social en el municipio de Villa Nueva, Guatemala.

### **Específicos**

1. Mejorar la infraestructura física para brindar una mejor atención médica y asistencia social del IGSS en el municipio de Villa Nueva, Guatemala.
2. Promover el desarrollo social del municipio de Villa Nueva con la propuesta de diseño del nuevo edificio para pediatría y el módulo para rayos “X”.
3. Utilizar la filosofía de diseño y criterios generales de construcción para complejos médicos, determinando la importancia que tienen los hospitales en Guatemala al momento de una catástrofe natural.



## INTRODUCCIÓN

El presente documento está formado por dos fases, siendo la primera la fase de investigación, que contiene la investigación de tipo monográfica del municipio de Villa Nueva y el diagnóstico de las necesidades básicas de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social.

En la segunda la fase de servicio técnico profesional se desarrolla la propuesta del diseño de un edificio para pediatría con generalidades de un edificio de dos niveles con marcos dúctiles, en donde se detallan las características principales de la construcción de complejos médicos basado en normas y especificaciones de diseño.

También se desarrolla la propuesta del diseño de un módulo para rayos "X" especificando el método constructivo con los criterios generales de construcción de hospitales, y los principios en los que se basa el diseño y funcionamiento.



# **1. FASE DE INVESTIGACIÓN**

## **1.1. Monografía del municipio de Villa Nueva**

En este capítulo se detalla todo lo relacionado con la monografía del municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala. Es de utilidad para conocer las condiciones en que se encuentran los pobladores quienes serán los beneficiarios de los proyectos a realizar.

### **1.1.1. Aspectos generales**

El municipio de Villa Nueva pertenece al departamento de Guatemala y ha ido creciendo con el paso de los años. Por lo que es necesario conocer los antecedentes históricos, ubicación y demografía del lugar.

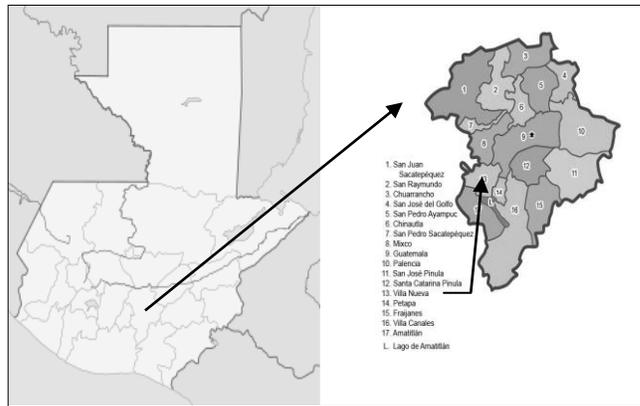
#### **1.1.1.1. Datos históricos**

El municipio de Villa Nueva fue creado como un poblado en el período hispánico formando parte del distrito de Amatitlán. El distrito cambió a departamento pero fue suprimido por decreto legislativo en 1935, y Villa Nueva se incorporó al departamento de Guatemala.

### **1.1.2. Ubicación geográfica**

El municipio de Villa Nueva es uno de los 17 que pertenecen al departamento de Guatemala. La cabecera municipal está a 1 330,24 msnm y las coordenadas son: 14°31'37"N 90°35'15"O.

Figura 1. **Ubicación geográfica municipio de Villa Nueva, Guatemala**



Fuente: elaboración propia, empleando Google Earth.

### **1.1.3. Situación demográfica**

La población está creciendo entre 355 901 habitantes. Siendo estos 171 771 hombres (48,26 %) y 184 130 mujeres (51,74 %). Establecido según el Censo oficial del INE, se puede dividir en los datos porcentuales anteriores.

Se establece que la densidad de población es de 3 122 habitantes por km<sup>2</sup>. La tasa de crecimiento poblacional se estima en un 3 % y la mayor parte de la población del municipio vive en áreas urbanas.

### **1.1.4. Aspectos económicos**

La principal actividad económica es la industria con 35,4 % y este es el mayor índice de todos, le sigue el comercio con un 13,8 %, luego los servicios comunales, sociales y personales con un porcentaje del 11,2 % y la construcción con el 10,4 % las que absorben el 70,8 % del total.

### **1.1.5. Servicios públicos**

Siendo el segundo municipio del departamento de Guatemala en cuanto a número población, cuenta con los servicios básicos más importantes: agua potable, energía eléctrica, educación y salud. En los últimos diez años la población se ha incrementado aceleradamente debido a la construcción de viviendas e invasión de terrenos municipales, esta nueva población que se incorpora, demanda de la municipalidad, la prestación de servicios básicos.

#### **1.1.5.1. Agua potable**

En 1948, se introduce el agua potable a la cabecera del municipio de Villa Nueva, el cual tiene una gran deficiencia en el vital líquido por no existir un buen servicio, los habitantes deben proveerse en forma individual a través de pozos, toneles y de ríos, o bien pagando el costo por metro cúbico de agua las personas particulares que la suministran.

Un gran porcentaje de personas se abastece por medio de la producción de los pozos que administra la municipalidad, la cual se utiliza para consumo y actividades productivas.

#### **1.1.5.2. Energía eléctrica**

En Villa Nueva existen 80 100 hogares aproximadamente, que cuentan con el servicio de energía eléctrica, en el municipio existe una agencia de la Empresa Eléctrica, en la cual se pueden realizar todo tipo de gestiones, a continuación se muestra el porcentaje de los hogares con este servicio.

Tabla I. **Porcentaje de hogares con servicio de energía eléctrica**

Sin conexión	Con conexión	No especificado
5 %	94 %	1 %

Fuente: elaboración propia.

### **1.1.5.3. Educación**

En el municipio, el nivel de cobertura educativa, según datos del índice educativo municipal 2006, es de 53 % para el nivel de preprimaria, el 85 % para primaria y el 44 % para el ciclo de educación básica. En el municipio existen 100 932 hombres y 103 022 mujeres alfabetas y en contraparte existen 7 072 hombres y 18 674 mujeres que no saben leer ni escribir.

### **1.1.5.4. Salud**

El municipio cuenta con todos los servicios de una ciudad funcional, por lo tanto cuenta con hospitales privados, clínicas médicas particulares, complejos médicos y centro de salud, en donde son atendidos los pobladores.

En el municipio de Villa Nueva se cuenta con un hospital general del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social (IGSS), dentro de cuyo terreno se construirá el edificio de pediatría y el módulo de rayos "X".

### **1.1.6. Población**

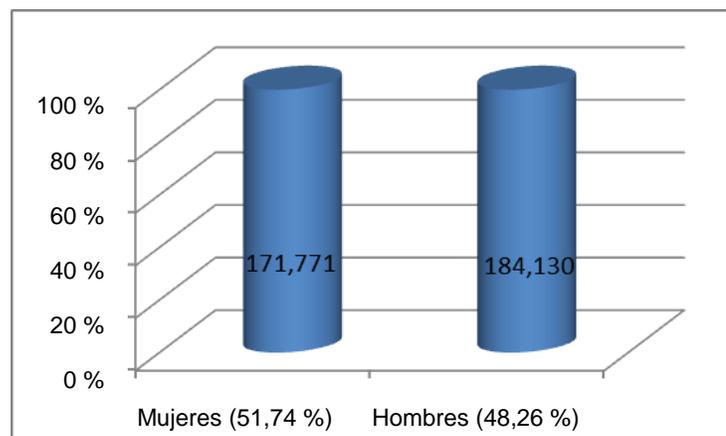
Se presentan los datos sobre las características de la población según el XI Censo de Población y VI de Habitación, características generales de

población y habitación de Guatemala, del Instituto Nacional de Estadística (INE).

### 1.1.6.1. Población total

En el municipio de Villa Nueva, hay un total de 355 901 habitantes, distribuido de la siguiente manera:

Figura 2. Población total por sexo, municipio de Villa Nueva



Fuente: elaboración propia.

### 1.1.6.2. Natalidad

A continuación se presentan los datos de la cantidad en números de personas que nacen en el municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala.

Tabla II. **Total de nacimientos en el municipio de Villa Nueva**

Total población	355 901
Total de nacimientos	5 916
Total de nacimientos hombres	3 000
Total de nacimientos mujeres	2 916
Total de nacimientos área urbana	5 646
Total nacimientos área rural	270
Total nacimientos hombres área urbana	2 881
Total nacimientos hombres área rural	119
Total nacimientos mujeres área urbana	2 765
Total nacimientos mujeres área rural	151
Porcentaje nacimientos hombres	50,71 %
Porcentaje nacimientos mujeres	49,29 %

Fuente: elaboración propia.

### 1.1.6.3. Mortalidad

A continuación se presentan los datos de la mortalidad en el municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala.

Tabla III. **Total de mortalidad en el municipio de Villa Nueva**

Total población	355 901
Total de defunciones	1 115
Total de defunciones hombres	680
Total de defunciones mujeres	435
Total de defunciones área urbana	1 082
Total defunciones área rural	33
Total defunciones hombres área urbana	660
Total defunciones mujeres área urbana	422
Total defunciones hombres área rural	20
Total defunciones mujeres área rural	13
Porcentaje mortalidad general	0,31 %
Porcentaje de mortalidad hombres	0,19 %
Porcentaje de mortalidad mujeres	0,12 %
Porcentaje de mortalidad menores	0,38 %

Fuente: elaboración propia.

## **1.2. Aspectos generales de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social**

El Instituto Guatemalteco de Seguridad Social, ejerce sus funciones esenciales de atención médica y asistencia social, para lograr el cumplimiento de sus objetivos estratégicos de ampliación de cobertura, crecimiento y desarrollo institucional. En el municipio de Villa Nueva se cuenta con un complejo médico que requiere de infraestructura física apropiada, la que constantemente requiere de mantenimiento, ampliación, remodelación y construcción. La Consulta Externa de Pediatría de Villa Nueva, nace de la necesidad de descongestionar la Consulta Externa del Hospital General de Enfermedades, y el módulo para rayos “X” como necesidad de este servicio que aún no existe en la Unidad de Consulta Externa.

### **1.2.1. Datos generales**

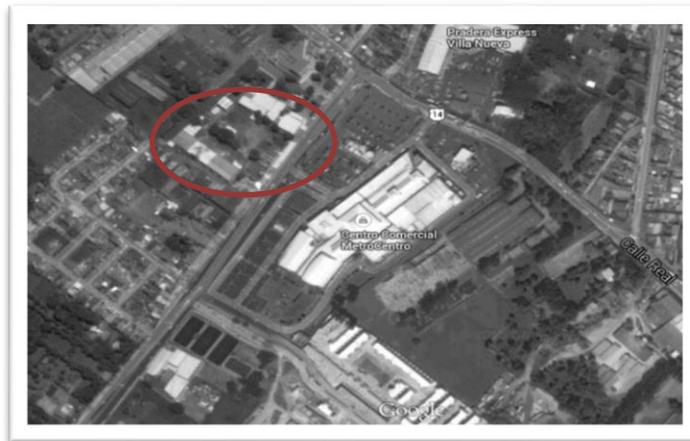
En la Unidad de Consulta Externa en el municipio de Villa Nueva se cuenta con una edificación provisional para pediatría, un edificio de atención para los afiliados jubilados o de edad avanzada, un edificio para los afiliados que aun laboran, laboratorios clínicos y un edificio de apoyo administrativo.

La Consulta Externa de Pediatría actual cuenta con 9 clínicas pediátricas, 2 odontológicas, un laboratorio clínico, farmacia y bodega, inventarios, estadística, registros médicos y admisión, archivo, mensajería, secretaría, administración y Dirección Médica, todo lo anterior acomodado en un ambiente horizontal.

### 1.2.2. Ubicación geográfica

El Consultorio del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social inicia sus labores el 4 de febrero de 2003, en un horario de 8:00 a 16:00 horas de lunes a viernes, con consulta externa pediátrica y odontológica general. En la 16 avenida 0-60 zona 4 del municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala.

Figura 3. Ubicación geográfica Unidad de Consulta Externa IGSS



Fuente: Unidad de Consulta Externa IGSS Villa Nueva.

### 1.2.3. Servicios públicos

La Unidad de Consulta externa del IGSS ubicado en Villa Nueva contiene una serie de servicios públicos completos y necesarios para la correcta prestación de atención médico-hospitalaria. Entre los más importantes se mencionan: energía eléctrica, aire acondicionado, agua caliente y agua potable.

### **1.2.3.1. Agua potable**

El abastecimiento de agua es importante en cualquier unidad médica, y es indispensable contar con este servicio en todo momento. El agua que se utiliza en la Unidad de Consulta Externa no es completamente potable, debe pasar un proceso químico para poder ser consumida.

El suministro de agua potable en la Unidad de Consulta Externa proviene de pozos propios perforados en las instalaciones actuales del IGSS de Villa Nueva.

### **1.2.3.2. Energía eléctrica**

Todas las condiciones que se ponen de manifiesto para que un hospital pueda construirse y funcionar dependen de la energía eléctrica, sin embargo, en la Unidad de Consulta Externa ya se cuenta con este servicio público que tiene cobertura en un 100 % que permite contar con los otros servicios de aire acondicionado y agua caliente.

La energía eléctrica será proporcionada por la Empresa Eléctrica de Guatemala S. A.

### **1.2.4. Servicios médicos**

Para que un centro hospitalario realice la correcta función de actuar a la vez como centro de medicina curativa y de medicina preventiva, deben estar basados en la prestación correcta de diferentes servicios médicos. La Unidad de Consulta Externa del IGSS en Villa Nueva cuenta con diferentes módulos que prestan los servicios médicos.

Entre los servicios médicos están pediatría y consulta externa, los cuales se desglosan con los siguientes servicios: pediatría general Niño enfermo, pediatría general Niño sano, nutrición, odontología general, farmacia y bodega, laboratorio clínico, rayos “X” e imaginología, admisión y registros médicos, trabajo social, educadoras en salud, ingeniería y mantenimiento, administración, estudios especiales, estadística, informática, inventarios, ropería, lavandería, agentes de seguridad, planta telefónica, servicio de ambulancias.

#### **1.2.4.1. Pediatría**

En este módulo se brinda atención médica a los niños de las personas afiliadas al IGSS, en donde se tratan enfermedades y se presta el servicio de las siguientes clínicas: de enfermedades comunes, ginecología, de accidentes, observación e hidratación, antropometría, laboratorio clínico de microbiología, odontología y clínica de emergencia.

El espacio físico donde se atienden a los pacientes es provisional, es por eso que se propone el diseño de un edificio que satisfaga las necesidades de los pacientes.

#### **1.2.4.2. Consulta externa**

En este edificio se atiende a los afiliados del IGSS que son trabajadores activos, con consultas externas. El edificio cuenta con varias clínicas para atención médica personal y con un laboratorio clínico, sin embargo, no todos los pacientes cuentan con un área para realizar exámenes de rayos “X”, y como diagnóstico de las necesidades de la Unidad de Consulta Externa del IGSS en Villa Nueva se propone un módulo de rayos “X”.

### **1.2.5. Datos de afiliados**

Afiliados se le llama a aquellas personas que son trabajadoras en cualquier sector de la República de Guatemala y gozan con el beneficio que el Instituto Guatemalteco de Seguridad Social brinda. Estos servicios son de atención médica y prevención social.

#### **1.2.5.1. Total de afiliados**

Según los últimos estudios efectuados por el Departamento Actuarial y Estadístico la cifra de los afiliados totales al seguro social son los siguientes:

Tabla IV. **Total de afiliados**

Población	Hombres	Mujeres	Total
Afiliados	12 468	12 469	24 937
Esposas o compañeras	-	10 126	10 126
Hijos menores de 5 años	7 434	7 434	14 868
Pensionados programa IVS	99	99	198
Jubilados estados	1 098	1 099	2 197
TOTAL	21 099	31 227	52 326

Fuente: elaboración propia.

#### **1.2.5.2. Afiliados beneficiados**

El proyecto de infraestructura busca dar una cobertura a la población infantil beneficiaria del municipio de Villa Nueva, basándose las proyecciones en los datos proporcionados por el Departamento Actuarial y Estadístico, los cuales son:

Tabla V. **Afiliados beneficiados**

Mujeres	7 434
Hombres	7 434

Fuente: elaboración propia.

### **1.2.6. Características físicas**

Las condiciones y características físicas del lugar se describen a través de las colindancias del municipio donde será ubicado el proyecto, y la topografía del terreno donde se construirá el edificio para pediatría y el módulo para rayos “X”.

#### **1.2.6.1. Colindancias**

La Unidad de Consulta Externa del IGSS está ubicada en Villa Nueva, y este municipio colinda al norte con los municipios de Mixco y Guatemala; al este con San Miguel Petapa, al sur con el municipio de Amatitlán; al oeste con los municipios de Magdalena Milpas Altas, Santa Lucía Milpas Altas y San Lucas Sacatepéquez.

#### **1.2.6.2. Topografía**

Las condiciones topográficas del lugar se mantienen similares en toda la superficie del terreno, sin embargo, es necesario realizar el estudio con los métodos de altimetría y planimetría para conocer la altura en la extensión territorial y las proyecciones horizontales de la superficie.

### **1.3. Diagnóstico sobre las necesidades en servicios básicos e infraestructura**

El diagnóstico de necesidades ha sido estudiado por la División de Mantenimiento del IGSS y se estableció como objetivo determinar las áreas en las cuales existen debilidades, específicamente en el complejo médico del municipio de Villa Nueva, siendo necesario realizar el diagnóstico de las necesidades en instituciones que prestan servicio médico-hospitalario para encontrar las deficiencias, corregirlas y aumentar la atención hacia los afiliados beneficiarios del IGSS.

### **1.4. Descripción de necesidades**

La infraestructura actual de la Consulta Externa de Pediatría a la fecha, ya ha cumplido su vida útil con relación a la demanda actual de servicios, lo que incide en la prestación de servicios médicos, tanto para el cliente interno como el cliente externo. Asimismo, la demanda de servicios médicos especializados exige la implementación de otros servicios para satisfacer la necesidad sentida de la población como el módulo para rayos “X” y aumentar la capacidad tanto diagnóstica como resolutive a nivel local. Por lo tanto, tal situación se desea mejorar, lo que se puede obtener a mediano y largo plazo al llevar a cabo el proyecto que se presenta, así como el cambio en el modelo de atención institucional.

### **1.5. Evaluación y priorización de necesidades**

Las necesidades que se presentan en la Unidad de Consulta Externa en el municipio de Villa Nueva son de orden social, ya que en los últimos años el municipio ha ido creciendo y la cantidad de afiliados al IGSS con residencia en

Villa Nueva es mayor, por lo que aumenta la necesidad del servicio médico. Por lo anterior se deriva la necesidad de un nuevo edificio para pediatría, y un módulo para rayos "X", ya que por el crecimiento que el municipio de Villa Nueva está teniendo ya no es suficiente un módulo provisional para la atención de los pacientes afiliados.

## **2. FASE DE SERVICIO TÉCNICO PROFESIONAL**

### **2.1. Diseño de edificio para pediatría de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social**

El primer proyecto que a continuación se presenta trata sobre el diseño de un edificio para pediatría de la Unidad de Consulta Externa del IGSS, que brindará atención médico-hospitalaria a los afiliados que viven en el municipio de Villa Nueva o cercanías.

### **2.2. Criterios generales de construcción de hospitales**

Los criterios de construcción que se presentan son generales, requisitos necesarios para la ejecución de construcciones de hospitales para que sean resistentes ante vientos fuertes e inundaciones, pero lo más importante dentro de Guatemala es la resistencia ante los sismos.

El diseño para construcción de hospitales se realiza con una resistencia adecuada ante las amenazas sísmicas y las cargas mínimas de diseño según las normas. Se debe verificar que el diseño posea rigidez para limitar las deformaciones ante las cargas de diseño, para que el funcionamiento del establecimiento de salud no se vea afectado.

Por estar en Guatemala se presentan diferentes criterios sobre amenaza sísmica que se explicará más adelante.

## **2.2.1. Características de los hospitales**

Un hospital es un establecimiento de salud destinado a la atención médica de personas. Los hospitales son clasificados según la planificación y construcción, estos pueden ser por su complejidad, por el número de camas y por el ámbito geográfico. Sin embargo, las siguientes características se basarán por los aspectos estructurales, que es sobre lo cual trabaja la ingeniería civil.

### **2.2.1.1. Aspectos estructurales**

En un establecimiento de salud se debe garantizar que todos los elementos estructurales soporten las cargas mínimas de diseño y sobre todo las cargas de inundación, vientos y sismos de gran magnitud.

#### **2.2.1.1.1. Amenaza sísmica**

Guatemala está expuesto a una variedad de fenómenos naturales que han ocasionado desastres, como la amenaza sísmica, que es un término que caracteriza en números la probabilidad de ocurrencia de la intensidad sísmica en un sitio determinado, durante un período de tiempo.

#### **2.2.1.1.2. Amenaza por vientos**

La ubicación del edificio, así como la presencia de otras edificaciones de menor tamaño pueden contribuir a acelerar la velocidad del viento que afectará la estructura del edificio. Sin embargo, se sabe de datos anteriores que en el municipio de Villa Nueva no se tiene registradas grandes amenazas por vientos.

### **2.2.1.1.3. Amenaza por inundación**

Una amenaza por inundación es la ocurrencia de un fenómeno potencialmente destructivo caracterizado por una cierta probabilidad de ocurrencia, dentro de un período de tiempo específico en un lugar determinado. Esto se debe a causa del cambio climático, cambios en el uso del tipo del suelo, hundimientos del terreno o factores climáticos.

### **2.2.1.2. Aspectos no estructurales**

Entre los aspectos no estructurales se definen aquellos elementos del hospital que está conectados a los elementos estructurales, y cumplen funciones esenciales en el edificio o que simplemente forman parte de la edificación, estos pueden ser: tabiques, techos, ventanas, puertas, cielos falsos, plomería, aire acondicionado, equipo médico, equipo mecánico, entre otros.

### **2.2.1.3. Aspectos funcionales**

Los aspectos funcionales son los llamados administrativos y se refiere a la distribución de los espacios, organización del personal y procesos de administración.

Para que el lugar sea seguro y siga funcionando luego de un desastre se deben analizar características que hacen de la edificación como algo especial, agregando planes de contingencia ante varios eventos, así como planes de emergencia, programas de capacitación, entre otros.

## **2.2.2. Filosofía para el diseño de hospitales**

Un edificio diseñado estructuralmente deberá ser proyectado y construido de manera que resista: sismos de intensidad moderada sin daño alguno, sismos de mediana intensidad con daños no estructurales menores reparables, y sismos excepcionalmente severos con daño estructural reparable garantizando el servicio ininterrumpido.

### **2.2.2.1. Diseño sísmico**

Guatemala se ubica en una zona de peligrosidad sísmica, de tal forma que cuando se diseñan edificios se tiene que considerar la acción sísmica. Para esto se utilizarán las Normas de Seguridad Estructural de Edificaciones y Obras de Infraestructura para la República de Guatemala, Agies NSE.

### **2.2.2.2. Sistemas estructurales**

Existen diferentes sistemas estructurales como:

- Marcos dúctiles
- Muros de cortante
- Muros de cortante con elementos de borde
- Muros de cortante confinados
- Marcos arriostrados

Para el diseño de los dos proyectos, tanto el edificio para pediatría como el módulo para rayos “X” se utilizará el sistema de marcos dúctiles.

### **2.2.3. Estudio topográfico**

Un estudio topográfico lo constituyen la planimetría y la altimetría. Es esencial en cualquier proyecto de construcción para determinar la posición de varios puntos en un plano horizontal y vertical.

#### **2.2.3.1. Planimetría**

La planimetría es un conjunto de trabajos que trata la medición y representación de una porción de la superficie terrestre sobre una superficie plana. Para el levantamiento se utilizaron los siguientes instrumentos:

- Teodolito
- Estadal
- Cinta métrica
- Plomada
- Brújula

Para obtener los datos numéricos de la planimetría del lugar de ubicación del proyecto se utilizó el método de radiaciones, adjuntando en anexos la libreta topográfica que se obtuvo como resultado.

#### **2.2.3.2. Altimetría**

La altimetría es parte de la topografía que determina la medición de las alturas de una porción de la superficie terrestre. Para el levantamiento se utilizaron los siguientes instrumentos:

- Teodolito
- Estadal
- Cinta métrica

#### **2.2.4. Estudio de suelos**

El estudio de suelos es indispensable para poder realizar cualquier obra de construcción, a través de este se determina la resistencia del terreno sobre el cual se desplantan las edificaciones, el tipo de cimentación a utilizar, asimismo, se realiza para determinar las propiedades físicas y mecánicas del suelo, la composición estratigráfica y la ubicación del manto freático si lo hubiera.

##### **2.2.4.1. Ensayo triaxial**

Este ensayo se utiliza para determinar los parámetros de resistencia al corte de los suelos. Con este ensayo es posible obtener una gran variedad de estados reales de carga. Las muestras que se usan para realizar este estudio deben ser inalteradas, o sea, que mantengan las propiedades naturales.

Para la muestra de suelo inalterada que se proporcionó al Centro de Investigaciones de la Universidad de San Carlos de Guatemala, se le realizó el ensayo triaxial determinando los datos numéricos siguientes:

Tabla VI. **Datos ensayo triaxial**

Probeta Núm.	1	2	3
Presión lateral (T/m <sup>2</sup> )	5	10	20
Desviador en rotura q (T/m <sup>2</sup> )	12,45	17,82	28,76
Presión intersticial u(T/m <sup>2</sup> )	x	x	X
Deformación en rotura Er (%)	2	4	5,5
Densidad seca (T/m <sup>3</sup> )	0,95	0,95	0,95
Densidad húmeda (T/m <sup>3</sup> )	1,32	1,32	1,32
Humedad (%H)	37,33	37,33	37,33

Fuente: elaboración propia.

Tabla VII. **Parámetros de corte**

Ángulo de fricción interna = 20,63°	Cohesión, Cu = 2,42 Ton/m <sup>2</sup>
-------------------------------------	--

Fuente: elaboración propia.

#### 2.2.4.2. **Granulometría**

La finalidad del ensayo granulométrico es obtener la distribución por tamaño de las partículas presentes en una muestra de suelo y determinar la clasificación del tipo de suelo.

La descripción del suelo fue de arena limosa color café oscuro y los datos que se obtuvieron del ensayo granulométrico se adjuntan en anexos.

#### 2.2.4.3. **Límites de Atterberg**

Este ensayo se realiza para determinar el comportamiento de los suelos finos, se determina el contenido de humedad formando pequeños cilindros del suelo en donde se definen el límite líquido y el índice de plasticidad.

Los datos que se obtuvieron del ensayo de límites de Atterberg se expresan en términos de porcentajes, sin embargo, se determinó que la muestra de suelo no presenta límite líquido ni plástico, por lo que solo se pudo determinar la clasificación y descripción del suelo ensayado.

### **2.2.5. Diseño de edificio para pediatría**

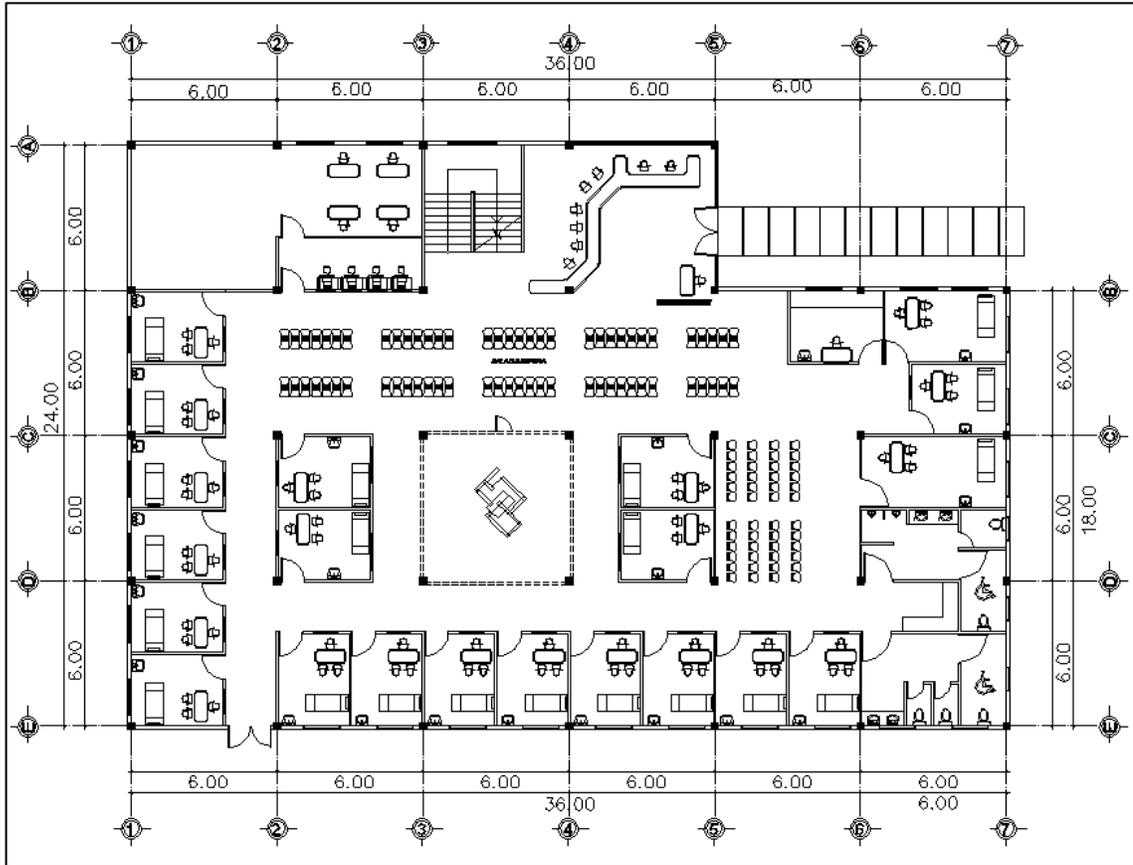
Se presenta el diseño de un edificio para pediatría que consta de 2 niveles, en donde se distribuyeron la cantidad de clínicas y ambientes que se obtuvieron del diagnóstico de necesidades.

La estructura tendrá una superficie cubierta de aproximadamente 800 m<sup>2</sup> y se diseñará a base de marcos dúctiles.

#### **2.2.5.1. Diseño arquitectónico**

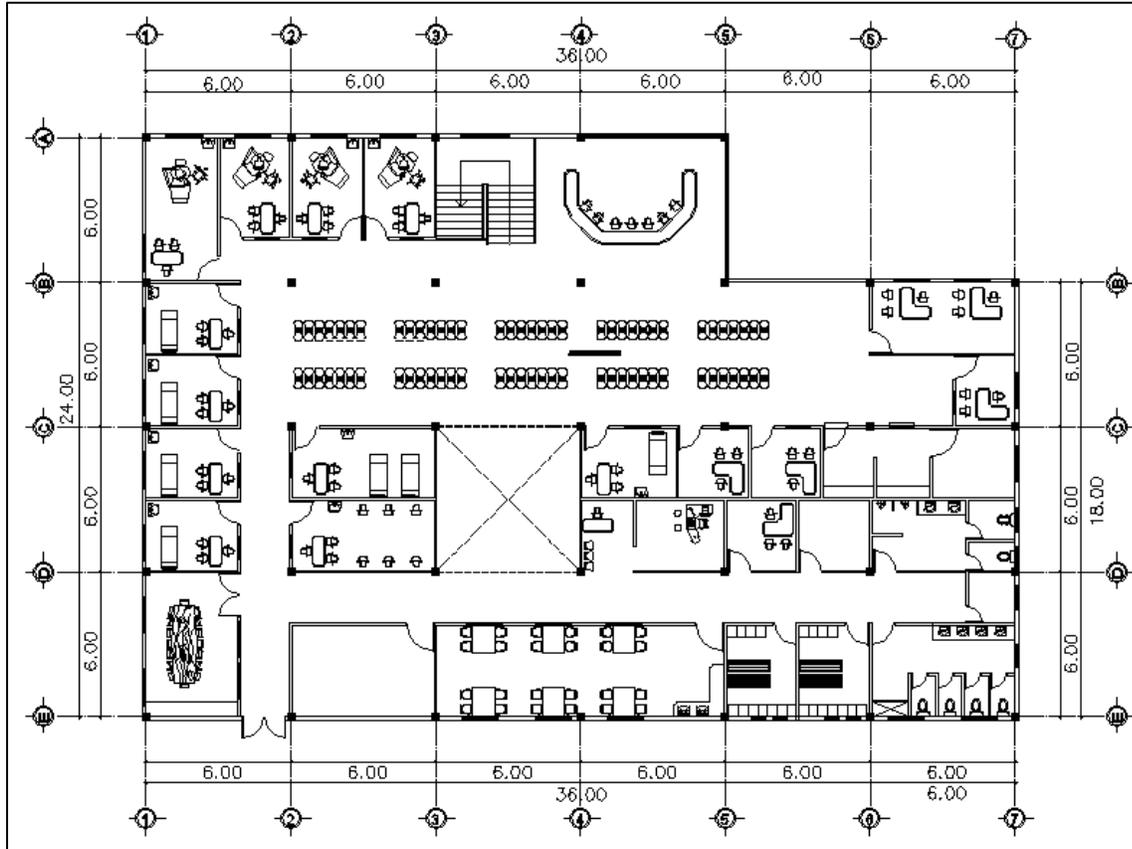
El diseño arquitectónico es el primer paso que se realiza al momento de diseñar un edificio porque permite distribuir los ambientes para satisfacer las necesidades de los seres humanos, en el caso del diseño del edificio para Pediatría de la Unidad de Consulta Externa del IGSS se obtuvo una lista de los ambientes a distribuir, entre estos: clínicas, oficinas, archivos, salas de espera, servicios varios, entre otros.

Figura 4. Planta típica de edificio para pediatría, nivel 1



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 5. **Planta típica de edificio para pediatría, nivel 2**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.2.5.2. **Análisis y predimensionamiento**

Para poder diseñar se deben analizar diferentes parámetros, se utilizará un concreto con una resistencia de  $210 \text{ kg/cm}^2$ , el acero de refuerzo tendrá una resistencia de  $2810 \text{ kg/cm}^2$ , el sistema a utilizar será el de marcos dúctiles.

Con el análisis previo se procede a predimensionar los elementos principales: vigas, las columnas y losas. El predimensionamiento se realiza para obtener el peso muerto que debe resistir la estructura.

- Predimensionamiento vigas

El predimensionamiento de la viga se realiza con el criterio de que a cada metro lineal libre de luz, aumentar ocho centímetros de peralte (8 % de la longitud de la viga) y la base equivale a  $\frac{1}{2}$  del peralte. La razón ancho-altura no debe ser menor que 0,30 y el ancho del elemento no debe ser menor que 250 mm y mayor que el ancho del elemento de apoyo según el 21.3. del ACI318-11.

Longitud de viga=6,00 m

Altura de viga= $0,08 \times 6,00 \text{ m} = 0,48 \text{ m}$ , por lo tanto se aproxima a 0,50 m

Dado que la relación ancho-altura no debe ser menor a 0,30 h

$$0,6 \geq 0,30 (0,50)$$

$$0,6 \geq 0,15$$

El ancho del elemento no debe ser menor que 250 mm se deja el predimensionamiento de las vigas de la siguiente manera:

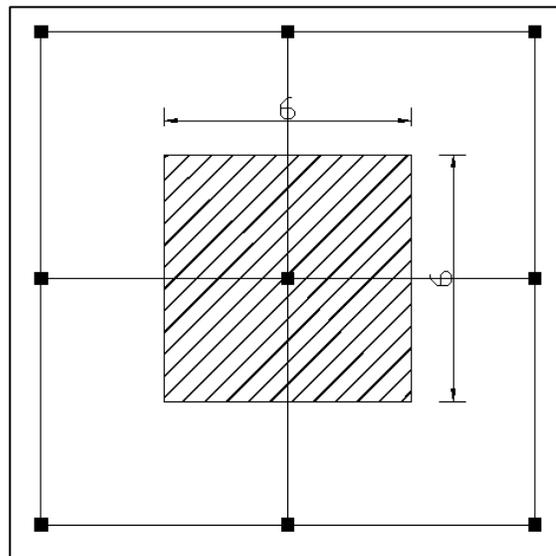
$$\text{Ancho x altura} = 0,30 \text{ m} \times 0,50 \text{ m}$$

- Predimensionamiento de columnas

El método que se utilizará para predimensionar las columnas, se basa en el cálculo de la carga axial aplicada a la columna crítica, y de esta se determina el área bruta de la sección de la columna, por medio de la ecuación (10-2) del

código ACI 318-11, al tener este valor, se puede proponer las medidas de la sección, para cumplir con esta área requerida.

Figura 6. **Planta típica de columnas**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

El área tributaria calculada es de  $36 \text{ m}^2$ , se ha de considerar el peso específico del concreto de  $2\,400 \text{ kg/m}^3$ , además una carga viva de  $250 \text{ kg/m}^2$ , para efectos de predimensionamiento, por lo tanto:

$$P_u = 1,4(2\,400 \text{ kg/m}^3 \cdot 0,13 \text{ m} \cdot 36 \text{ m}^2) + 1,7(250 \text{ kg/m}^2 \cdot 36 \text{ m}^2) = 31\,024,80 \text{ kg}$$

Como son dos niveles se multiplica por dos

$$P_u = 31\,024,8 \cdot 2 = 62\,049,60 \text{ kg}$$

Sustituyendo valores en la ecuación de la carga puntual, se obtiene el área gruesa de la columna.

$$P_u = 0,8 (0,85 f'c * (A_g - A_s) + f_y * A_s); \text{ Donde } A_s \text{ es de } 1 \% \text{ a } 8 \% \text{ de } A_g$$

Considerando  $A_s$  como 1 % de  $A_g$ ,  $f'c$  de 210 kg/cm<sup>2</sup> y  $f_y=2\ 810$  kg/cm<sup>2</sup> se obtiene:

$$62\ 049,60 = 0,8 (0,85 * 210 * (A_g - 0,01 A_g) + 2\ 810 * 0,01 * A_g)$$

$$62\ 049,60(\text{kg}) = 204,82(\text{kg/cm}^2) A_g$$

Despejando  $A_g$  se obtiene:  $A_g=302,95$  cm<sup>2</sup>, para una sección cuadrada de 18 cmX18 cm, debido a que la ecuación de la carga axial no considera los efectos de esbeltez, y según el 21.4.1.1 para elementos sometidos a flexión y carga axial pertenecientes a marcos especiales resistentes a momento del ACI318-11, la dimensión menor de la sección transversal medida sobre una línea recta que pasa a través del centroide geométrico no debe ser menor que 300 mm, por lo que se ha propuesto una sección de 30X30 cm y obtener un área de 900 cm<sup>2</sup>.

- Predimensionamiento de losa

Se utilizó el criterio del perímetro de losa dividido 180 porque será una losa tipo maciza que trabaja en dos sentidos

Relación

$$m = a / b < 0,5 \text{ losa en un sentido}$$

$$m = a / b > 0,5 \text{ losa en dos sentidos}$$

Donde a = sentido corto de losa y b = sentido largo de losa

Calculando m para losa de mayor dimensión, con a = 6,00 m y b = 6,00 m

$m = 6,00 \text{ m} / 6,00 \text{ m} = 1,0 > 0,5$ ; losa trabaja en dos sentidos

Espesor de losa

$t = \text{perímetro} / 180$  Donde t = espesor de losa

$$t = \frac{2(6,00 \text{ m} + 6,00 \text{ m})}{180} = 0,13 \text{ m}$$

El espesor de la losa según el cálculo anterior debe ser 0,13 m, sin embargo, se propone una reducción del espesor a 0,12 m, según criterio del Código ACI que establece que por cálculo de corte actuante se puede reducir el espesor para poder diseñarla como losa plana.

Por lo tanto el espesor de la losa será: 0,12 m

- Predimensionamiento de la cimentación

El método de cálculo se incluye en el dimensionamiento de la cimentación, porque no será utilizado para el cálculo estructural de los marcos.

### **2.2.5.3. Determinación de cargas**

La determinación de cargas es un parámetro importante que se debe calcular para determinar las cargas a la que estará sometida la edificación

durante la vida útil. El cálculo de integración de cargas se detalla más adelante, en donde se tomaron en cuenta los siguientes valores.

**Tabla VIII. Cuadro para integración de cargas**

Peso de concreto	2 400 kg/m <sup>3</sup>
Peso de mampostería	1 600 kg/m <sup>3</sup>
Peso acabados	60 kg/m <sup>2</sup>

Fuente: elaboración propia.

### **2.2.5.3.1. Carga viva**

Las cargas vivas son las producidas por el uso y la ocupación de la edificación, y según las Normas Agies 10 se tomaron las siguientes:

**Tabla IX. Tipo de carga ocupacional, AGIES NSE 2**

Tipo de carga	Kg/m <sup>2</sup>
Clínicas	250
Pasillos	500
Archivo	500
Techo (azotea de concreto)	200

Fuente: elaboración propia.

- Analizando el eje Y

Para la integración y distribución de carga viva se tomó en cuenta el eje 2 por ser el más crítico.

Cálculo de carga viva nivel 2, eje 2 (eje Y)

$$CV = \frac{(\text{área tributaria})(\Sigma \text{ carga ocupacional})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(72 \text{ m}^2)(200 \text{ kg/m}^2)}{24 \text{ m}}$$

$$CV = 600 \text{ kg/m}$$

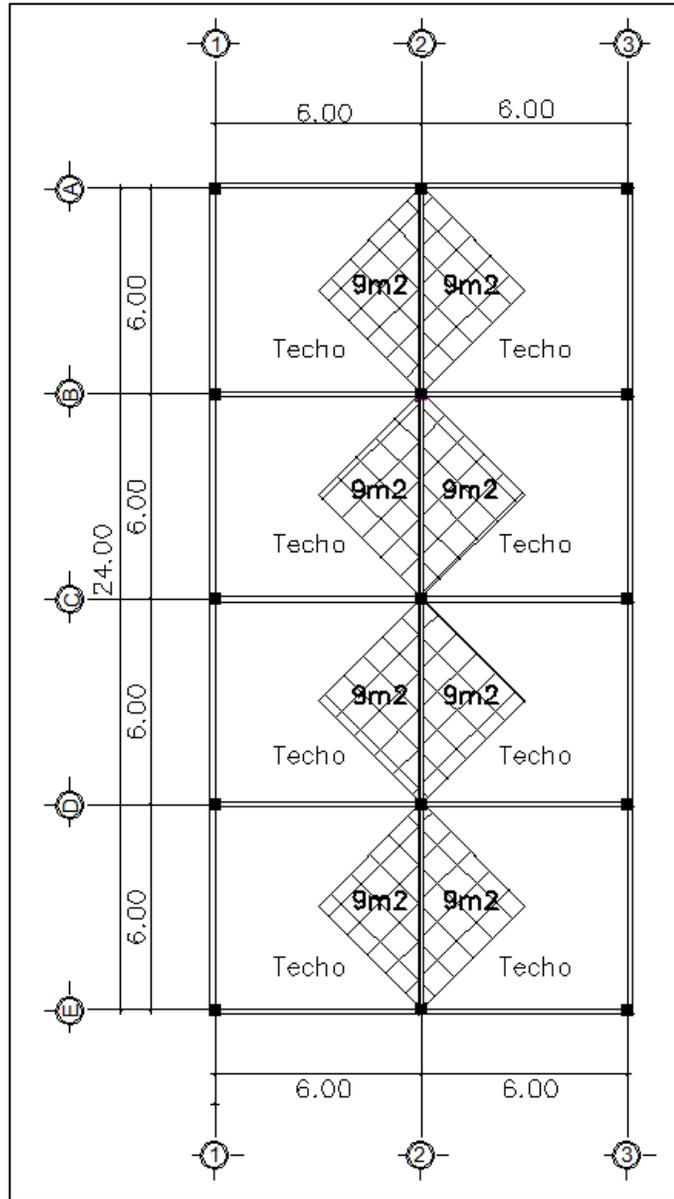
Cálculo de carga viva nivel 1, eje 2 (eje Y)

$$CV = \frac{(At * Cv\text{pasillo}) + (At * Cv\text{clínicas}) + (At * Cv\text{archivo})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(9 \text{ m}^2 * 500 \frac{\text{kg}^2}{\text{m}}) + (54 \text{ m}^2 * 250 \frac{\text{kg}^2}{\text{m}}) + (9 \text{ m}^2 * 500 \text{ kg/m}^2)}{24 \text{ m}}$$

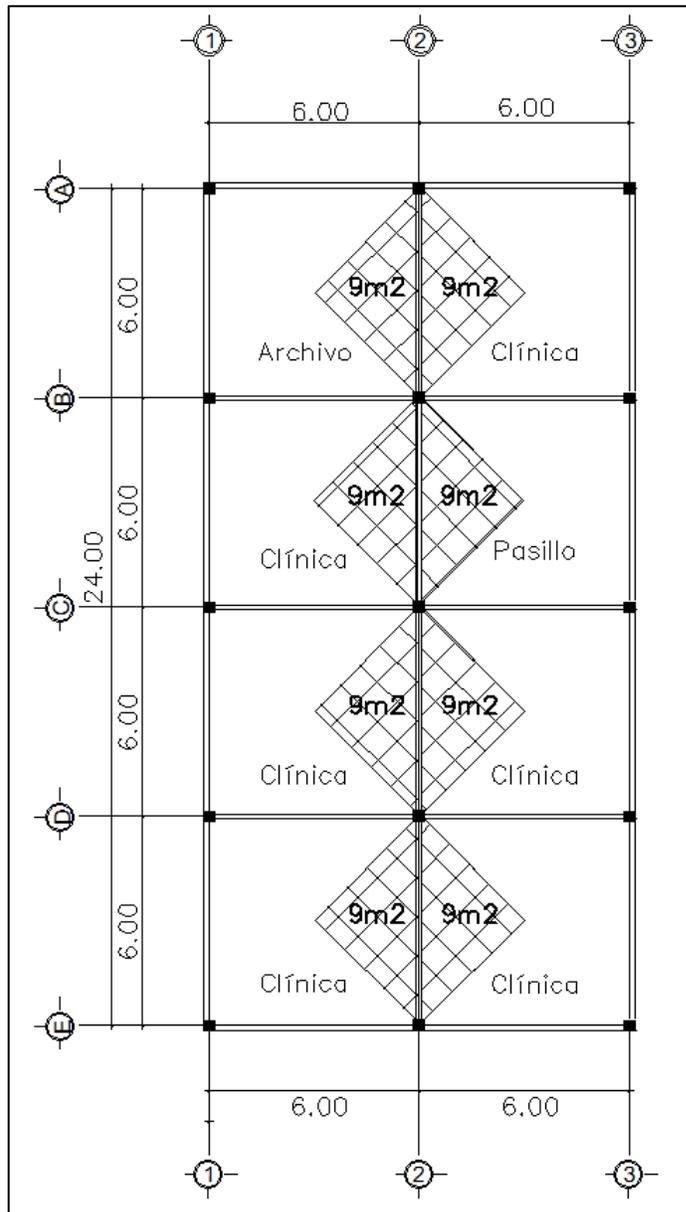
$$CV = 937,5 \text{ kg/m}$$

Figura 7. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 2, eje 2 (eje Y)



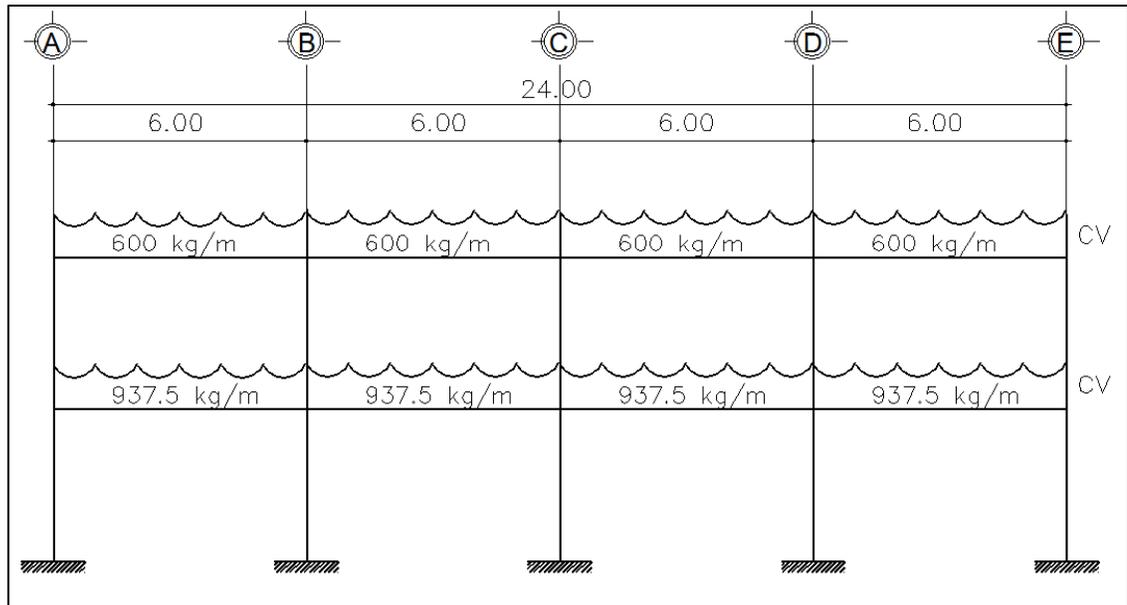
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 8. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 1, eje 2 (eje Y)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 9. **Distribución de carga viva nivel 1 y 2, eje 2 (eje Y)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Analizando el eje X

Para la integración y distribución de carga viva se tomó en cuenta el eje C por ser el más crítico.

Cálculo de carga viva nivel 2, eje C (eje X)

$$CV = \frac{(\text{área tributaria})(\Sigma \text{carga ocupacional})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(99 \text{ m}^2)(200 \text{ kg/m}^2)}{36 \text{ m}}$$

$$CV = 550 \text{ kg/m}$$

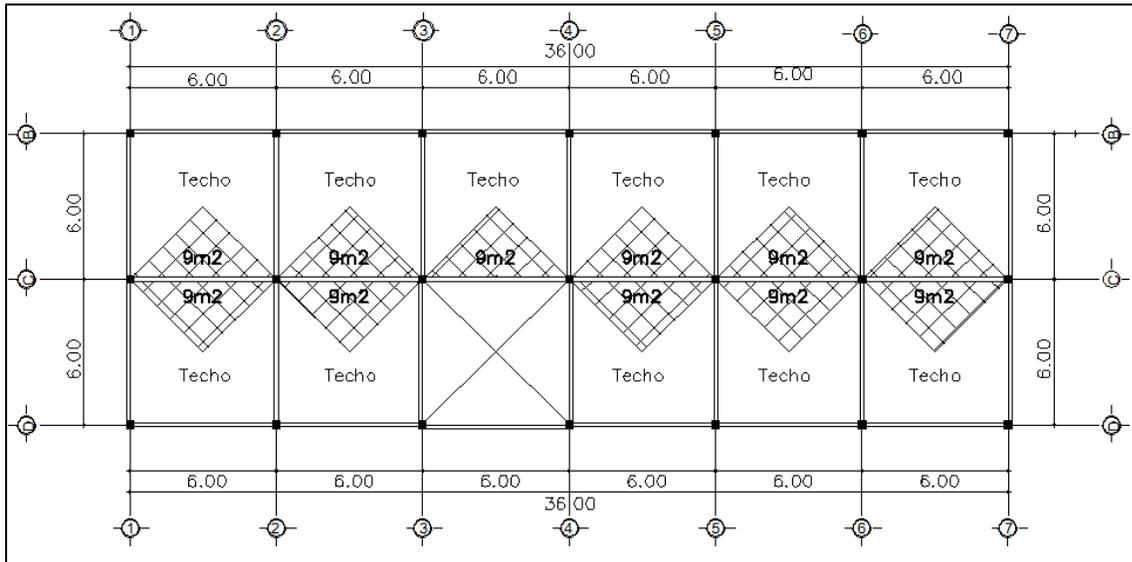
Cálculo de carga viva nivel 1, eje C (eje X)

$$CV = \frac{(At * Cv_{pasillo}) + (At * Cv_{clínicas})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(45 \text{ m}^2 * 500 \text{ kg/m}^2) + (54 \text{ m}^2 * 250 \text{ kg/m}^2)}{36 \text{ m}}$$

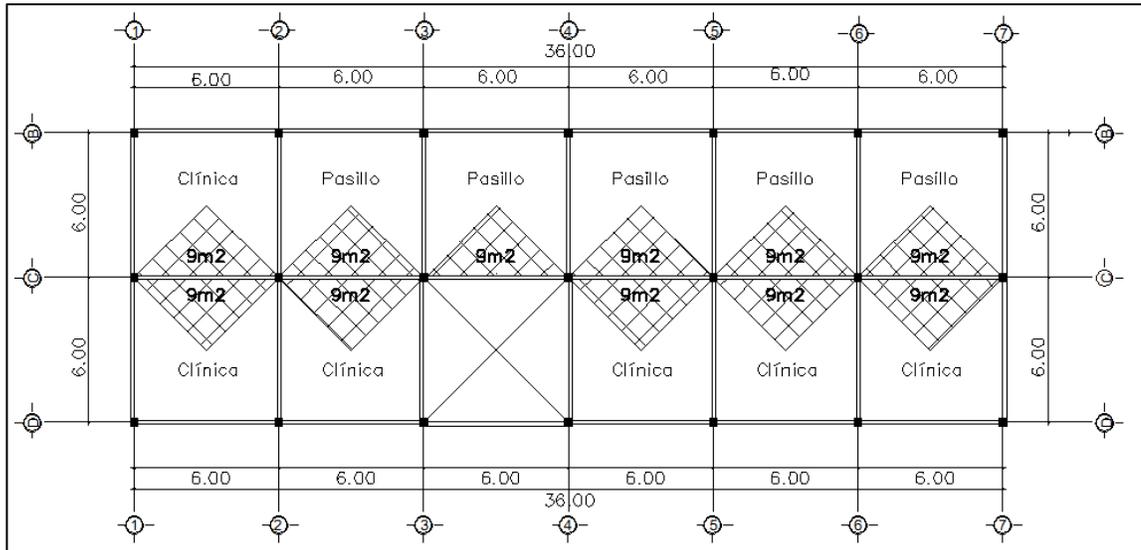
$$CV = 1\ 000,00 \text{ kg/m}$$

Figura 10. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 2, eje C (eje X)



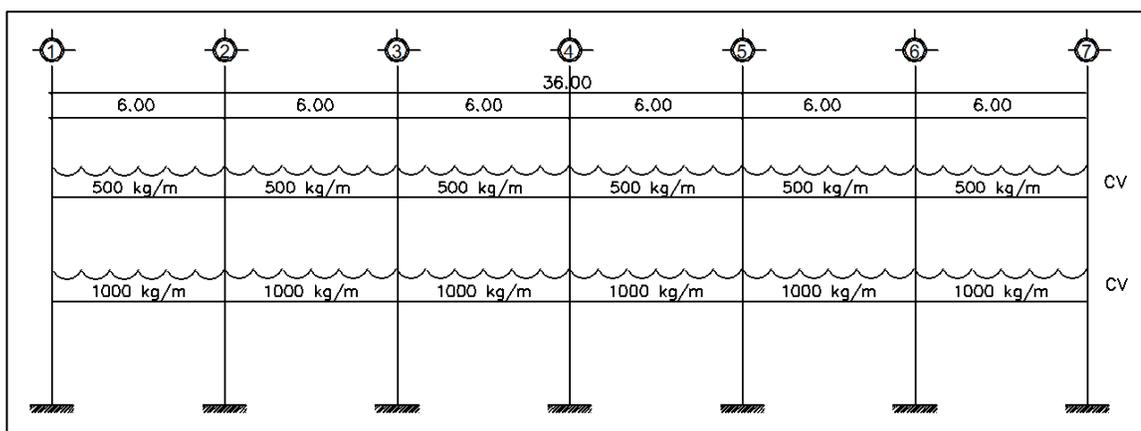
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 11. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional nivel 1, eje C (eje X)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 12. Distribución de carga viva nivel 1 y 2, eje C (eje X)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.2.5.3.2. Carga muerta

Una carga muerta es una carga vertical aplicada sobre una estructura que incluye el peso de la misma más la de los elementos permanentes. También llamada carga permanente.

Tabla X. Tipo de carga muerta

Tipo de carga	Dimensionales
Sobre carga	Instalaciones eléctricas= 20 Kg/m <sup>2</sup> Instalaciones sanitarias= 20 Kg/m <sup>2</sup> Instalaciones hidráulicas= 20 Kg/m <sup>2</sup> Instalaciones médicas= 30 Kg/m <sup>2</sup> Total sobre carga = 90 Kg/m <sup>2</sup>
P concreto	2 400 Kg/m <sup>3</sup>
Muros	140 Kg/m <sup>2</sup>

Fuente: elaboración propia.

- Analizando el eje Y

Para la integración y distribución de carga muerta se tomó en cuenta el eje 2 por ser el más crítico (ver figuras núm. 7 y 8), y se utilizó la siguiente ecuación:

$$CM = W_{losa} + W_{sobre\ carga} + W_{viga} + W_{muros}$$

En donde

$$W_{losa} = \frac{(\text{área tributaria})(t\ losa)(\rho\ concreto)}{\text{longitud de viga}}$$

$$W_{sobre\ carga} = \frac{(\text{área tributaria})(s.c.)}{\text{longitud de viga}}$$

$$W_{viga} = (H_{viga} - H_{losa})(b_{viga})(P_{concreto})$$

$$W_{muros} = \frac{(Ml_{muros})(H_{muros})(peso_{muros})}{longitud_{de\ viga}}$$

Cálculo de carga muerta nivel 2, eje 2 (eje Y)

$$W_{losa} = \frac{(72\ m^2)(0,12\ m)(2\ 400\ kg/m^3)}{24\ m} = 864,00\ kg/m$$

$$W_{sobre\ carga} = \frac{(72\ m^2)(90\ kg/m^2)}{24\ m} = 270,00\ kg/m$$

$$W_{viga} = (0,5\ m - 0,12\ m)(0,30\ m)(2\ 400\ kg/m^3) = 273,60\ kg/m$$

$$CM = 864,00\ kg/m + 270,00\ kg/m + 273,60\ kg/m$$

$$CM = 1\ 407,60\ kg/m$$

Cálculo de carga muerta nivel 1, eje 2 (eje Y)

$$W_{losa} = \frac{(72\ m^2)(0,12\ m)(2\ 400\ kg/m^3)}{24\ m} = 864,00\ kg/m$$

$$W_{sobre\ carga} = \frac{(72\ m^2)(90\ kg/m^2)}{24\ m} = 270,00\ kg/m$$

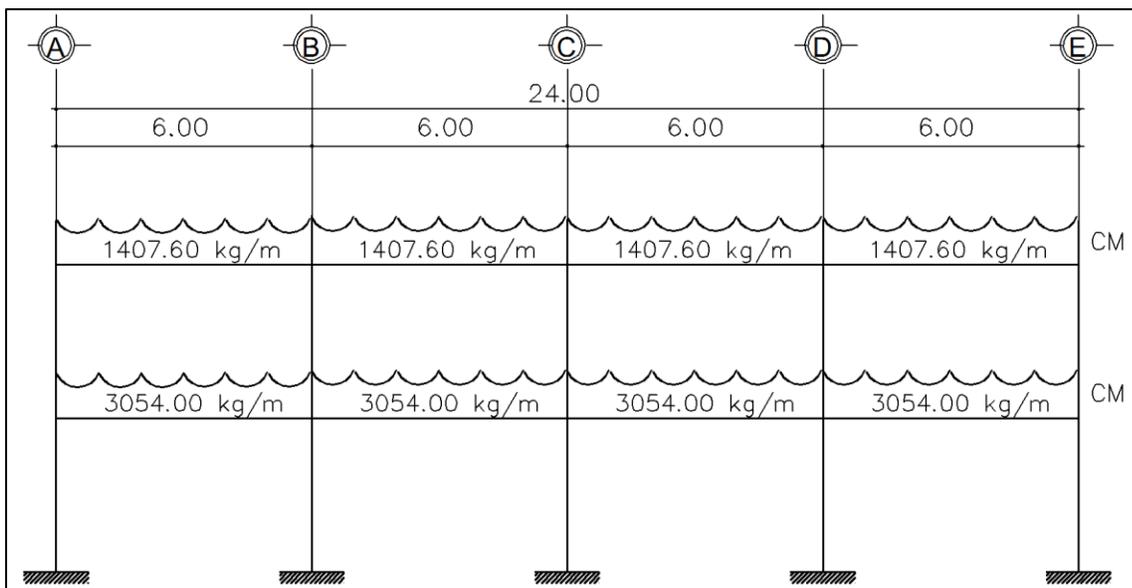
$$W_{viga} = (0,5\ m - 0,12\ m)(0,30\ m)(2\ 400\ kg/m^3) = 273,60\ kg/m$$

$$W_{muros} = \frac{(78,4\ m)(3,6\ m)(140\ kg/m^2)}{24\ m} = 1\ 646,4\ kg/m$$

$$CM = 864,00 \frac{kg}{m} + 270,00 \frac{kg}{m} + 273,60 \frac{kg}{m} + 1646,4 \text{ kg/m}$$

$$CM = 3\ 054,00 \text{ kg/m}$$

Figura 13. **Distribución de carga muerta nivel 1 y 2, eje 2 (Eje Y)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Analizando el eje X

Para la integración y distribución de carga muerta se tomó en cuenta el eje 2 por ser el más crítico (Ver figuras núm. 10 y 11).

Cálculo de carga muerta nivel 2, eje C (eje Y)

$$W_{losa} = \frac{(99 \text{ m}^2)(0,12 \text{ m})(2\ 400 \text{ kg/m}^3)}{36 \text{ m}} = 792,00 \text{ kg/m}$$

$$W_{\text{sobre carga}} = \frac{(99 \text{ m}^2)(90 \text{ kg/m}^2)}{36 \text{ m}} = 247,50 \text{ kg/m}$$

$$W_{\text{viga}} = (0,5 \text{ m} - 0,12 \text{ m})(0,30 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3) = 273,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 792,00 \text{ kg/m} + 247,50 \text{ kg/m} + 273,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 1\,313,10 \text{ kg/m}$$

Cálculo de carga muerta nivel 1, eje C (eje Y)

$$W_{\text{losa}} = \frac{(99 \text{ m}^2)(0,12 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3)}{36 \text{ m}} = 792,00 \text{ kg/m}$$

$$W_{\text{sobre carga}} = \frac{(99 \text{ m}^2)(90 \text{ kg/m}^2)}{36 \text{ m}} = 247,50 \text{ kg/m}$$

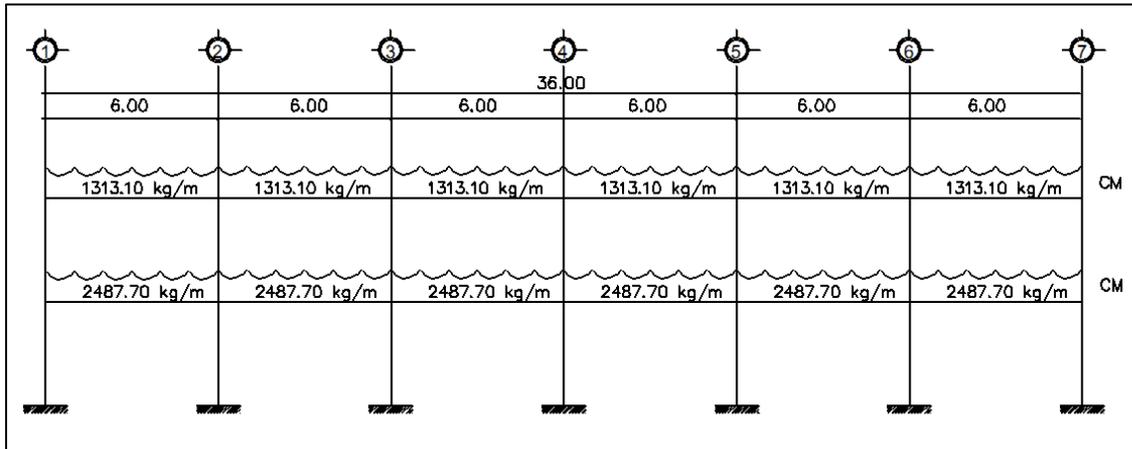
$$W_{\text{viga}} = (0,5 \text{ m} - 0,12 \text{ m})(0,30 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3) = 273,60 \text{ kg/m}$$

$$W_{\text{muros}} = \frac{(83,9 \text{ m})(3,6 \text{ m})(140 \text{ kg/m}^2)}{36 \text{ m}} = 1\,174,6 \text{ kg/m}$$

$$CM = 792,00 \text{ kg/m} + 247,50 \text{ kg/m} + 273,60 \text{ kg/m} + 1\,174,6 \text{ kg/m}$$

$$CM = 2\,487,70 \text{ kg/m}$$

Figura 14. Distribución de carga muerta nivel 1 y 2, eje C (eje X)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.2.5.3.3. Carga de sismo

Para encontrar las fuerzas sísmicas en el edificio se utiliza el método del Agies y el procedimiento se describe a continuación:

- Cálculo del peso del edificio, utilizando las siguientes ecuaciones:

$$w_{total \text{ por nivel}} = w_{losa} + w_{vigas} + w_{columnas} + w_{s.c.} + w_{muros}$$

Donde

$$w_{losa} = (L_{vx} + columna)(L_{vy} + columna)(\text{espesor losa})(P_{concreto})$$

$$w_{viga} = (\text{área de viga} * L_{vx} * \text{ejes})(\text{área de viga} * L_{vy} * \text{ejes})(P_{concreto})$$

$$w_{columnas} = (\text{área de columnas} * h_{mcol} * \text{cant de columnas} * P_{concreto})$$

$$ws.c. = (Lvx + columna)(Lvy + columna)(peso sobrecarga)$$

$$wmuros = (\text{Metros lineales de muro} * \text{altura media de muros} * \text{peso muros})$$

- Nivel 2

$$wlosas1 = (24 m + 0,30 m)(6 m + 0,30 m)(0,12 m) \left( 2\,400 \frac{kg^3}{m} \right) = 44\,089,92 kg$$

$$wlosas2 = (36 m + 0,30 m)(18 m + 0,30 m) (0,12 m) \left( 2\,400 \frac{kg^3}{m} \right) \\ = 191\,315,52 kg$$

$$wlosas = 235\,405,44 kg$$

$$wviga1 = ((0,30 m * (0,50 m - 0,12 m) * 24 m * 1) + (0,30 m * (0,50 m - 0,12 m) * 6 m * 5)) \\ (2\,400) = 14\,774,40 kg$$

$$wviga2 = ((0,30 m * (0,50 m - 0,12 m) * 36 m * 4) + (0,30 m * (0,50 m - 0,12 m) * 18 m * 7)) \\ (2\,400) = 73\,872,00 kg$$

$$wvigas = 88\,646,4 kg$$

$$wcolumnas = (0,30 m * 0,30 m * 1,8 m * 33 * 2\,400 kg/m^3) = 12\,830,40 kg$$

$$wcolumnas = 12\,830,40 kg$$

$$ws.c. = (808,29 m^2) \left( 90 \frac{kg^2}{m} \right) = 72\,746,10 kg$$

$$wsobrecarga = 72\,746,10 kg$$

$$wmuros = (366,14 \text{ m} * 1,8 \text{ m} * 140 \text{ kg/m}^2 = 92\,267,28 \text{ kg}$$

$$wmuros = 92\,267,28 \text{ kg}$$

*wtotal 2do nivel*

$$= 235\,405,44 \text{ kg} + 88\,646,4 \text{ kg} + 12\,830,40 \text{ kg} + 72\,746,10 \text{ kg} \\ + 92\,267,28 \text{ kg} = 501\,895,62 \text{ kg}$$

$$wtotal\ 2do\ nivel = 501\,895,62 \text{ kg}$$

- Nivel 1

$$wlosas1 = (24\text{m} + 0,30 \text{ m})(6 \text{ m} + 0,30 \text{ m})(0,12 \text{ m}) \left( 2\,400 \frac{\text{kg}^3}{\text{m}} \right) \\ = 44\,089,92 \text{ kg}$$

$$wlosas2 = (36 \text{ m} + 0,30 \text{ m})(18 \text{ m} + 0,30 \text{ m})(0,12 \text{ m}) \left( 2\,400 \frac{\text{kg}^3}{\text{m}} \right) \\ = 191\,315,52 \text{ kg}$$

$$wlosas = 235\,405,44 \text{ kg}$$

$$wviga1 = ((0,30 \text{ m} * (0,50 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 24 \text{ m} * 1) + (0,30 \text{ m} * (0,50 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 6 \text{ m} * 5)) \\ (2\,400) = 14\,774,40 \text{ kg}$$

$$wviga2 = ((0,30 \text{ m} * (0,50 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 36 \text{ m} * 4) + (0,30 \text{ m} * (0,50 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 18 \text{ m} * 7)) \\ (2\,400) = 73\,872,00 \text{ kg}$$

$$wvigas = 88\,646,4 \text{ kg}$$

$$wcolumnas = (0,30 \text{ m} * 0,30 \text{ m} * 5,4 \text{ m} * 33 * 2\,400 \text{ kg/m}^3) = 38\,491,20 \text{ kg}$$

$$w_{s.c.} = (808,29 \text{ m}^2)(90 \text{ kg/m}^2) = 72\,746,10 \text{ kg}$$

$$w_{muros} = (357,16 * 5,4 \text{ m} * 140 \text{ kg/m}^2) = 270\,012,96 \text{ kg}$$

*w*total 1er nivel

$$= 235\,405,44 \text{ kg} + 88\,646,4 \text{ kg} + 38\,491,20 \text{ kg} + 72\,746,10 \text{ kg} \\ + 270\,012,96 \text{ kg} = 733\,295,70 \text{ kg}$$

$$w_{total \text{ 1er nivel}} = 705\,302,1 \text{ kg}$$

- Peso total del edificio agregándole un 25 % de la carga viva

Carga viva 2do nivel

$$Cv \text{ 2do nivel} = (\text{Área} * Cv \text{ azotea})$$

$$Cv \text{ 2do nivel} = (792 \text{ m}^2 * 200 \text{ kg/m}^2) = 158\,400 \text{ kg}$$

Carga viva 1er nivel

$$Cv \text{ 1er nivel} = (\text{Área} * Cv_{Clínicas} * Cantidad) + (\text{Área} * Cv_{Archivo} * Cantidad) \\ + (\text{Área} * Cv_{Pasillos} * Cantidad)$$

$$Cv \text{ 1er nivel} = (36 \text{ m}^2 * 250 \text{ kg/m}^2 * 9) + (36 \text{ m}^2 * 500 \text{ kg/m}^2 * 1) \\ + (36 \text{ m}^2 * 500 \text{ kg/m}^2 * 11) = 297\,000 \text{ kg}$$

$$w_{2do \text{ nivel}} = 501\,895,62 \text{ kg} + 0,25(158\,440,00 \text{ kg}) = 541\,505,62 \text{ kg}$$

$$w_{1er\ nivel} = 705\ 302,1\ kg + 0,25(297\ 000,00\ kg) = 779\ 552,1\ kg$$

$$W_{TOTAL} = 1\ 321\ 057,72\ kg$$

- Corte basal

El corte basal se define como la fuerza lateral total aplicada en la base del edificio. Se expresa como un porcentaje del peso total del edificio.

Según las especificaciones de las Normas de Seguridad Estructural Agies se determinaron las siguientes condiciones:

Tabla XI. **Condiciones generales, análisis del corte basal**

Municipio: Villa Nueva, Guatemala
Edificación: Importante
Tipo de sismo: Ordinario (10 % de probabilidad de ser excedido en 50 años)
Sistema estructural: E-1
Clase de sitio: C

Fuente: elaboración propia.

- Período de vibración,  $T_a$

$$T_a = Kt(h_m^x)$$

Donde

$T_a$ = período de vibración

$Kt$ = 0,049 para sistemas estructurales E-1

$H_m$ = altura total del edificio

$X$ = 0,75 para sistemas estructurales E-1

$$T_a = 0,049(7,2^{0,75}) = 0,22$$

- Ajuste por clase de sitio e intensidades sísmicas especiales

$$S_{cs} = S_{cr} * F_a * N_a$$

$$S_{1s} = S_{1r} * F_v * N_v$$

Donde

- $S_{cs}$  = ordenada espectral del sismo extremo en el sitio de interés para estructuras con período de vibración corto, con un amortiguamiento del 5 % del crítico.
- $S_{1s}$  = ordenada espectral correspondiente a períodos de vibración de 1 segundo, con un amortiguamiento del 5 % del crítico.
- $S_{cr}$  y  $S_{1r}$  = indicado en la sección 4.4 del Agies.
- $F_a$  = Coeficiente de sitio para períodos de vibración cortos = 1 (según tabla 4-2, Agies).
- $F_v$  = coeficiente de sitio para períodos de vibración largos = 1 (según tabla 4-3, Agies).
- $N_a$  y  $N_v$  = factores que apliquen por la proximidad de las amenazas especiales = 1 (según sección 4.6, Agies).

$$S_{cs} = 1,62 * 1 * 1 = 1,62$$

$$S_{1s} = 0,6 * 1,3 * 1 = 1,62$$

- Espectro calibrado a nivel de diseño requerido

$$S_{cd} = K_d * S_{cs}$$

$$S_{1d} = K_d * S_{1s}$$

Donde

$K_d = 0,66$  por el factor de escala que determina el nivel de diseño por ser un sismo ordinario con 10 % de probabilidad de ser excedido en 50 años.

$$S_{cd} = 0,66 * 1,62 = 1,07$$

$$S_{1d} = 0,66 * 0,78 = 0,51$$

- Período de transición

$$T_s = \frac{S_{1s}}{S_{cs}}$$

$$T_s = \frac{0,78}{1,62} = 0,48 \text{ seg}$$

- Ordenadas espectrales

$$S_a(T) = S_{cd} \text{ si } T \leq T_s$$

$$S_a(T) = \frac{S_{1d}}{T} \text{ si } T > T_s$$

Donde

T: período de vibración

$$S_a(T) = S_{cd} = 1,07$$

- Coeficiente de sismo al límite de cedencia

$$C_s = \frac{S_a(T)}{R}$$

Donde

R = 8 (Por ser marcos estructurales)

$$C_s = \frac{1,07}{8} = 0,13$$

- Chequeos de  $C_s$  (coeficiente de sismo al límite de cedencia)

El coeficiente de sismo al límite de cedencia deberá cumplir las siguientes condiciones:

$$C_s > 0,044 S_{cd}$$

$$C_s > 0,5 S_{1r}/R$$

Donde

$C_s = 0,13$

$$0,044 * 1,07 = 0,044; C_s > 0,044 S_{cd} \quad \text{Si cumple}$$

$$0,5 \frac{0,6}{8} = 0,04 C_s > 0,5 S_{1r}/R \quad \text{Si cumple}$$

- Corte basal ( $V_b$ )

$$V_b = C_s(P)$$

Donde

$C_s$  = coeficiente de sismo al límite de cedencia

P= peso del edificio

$$Vb = 0,13(1\ 321\ 057,72\ kg)$$

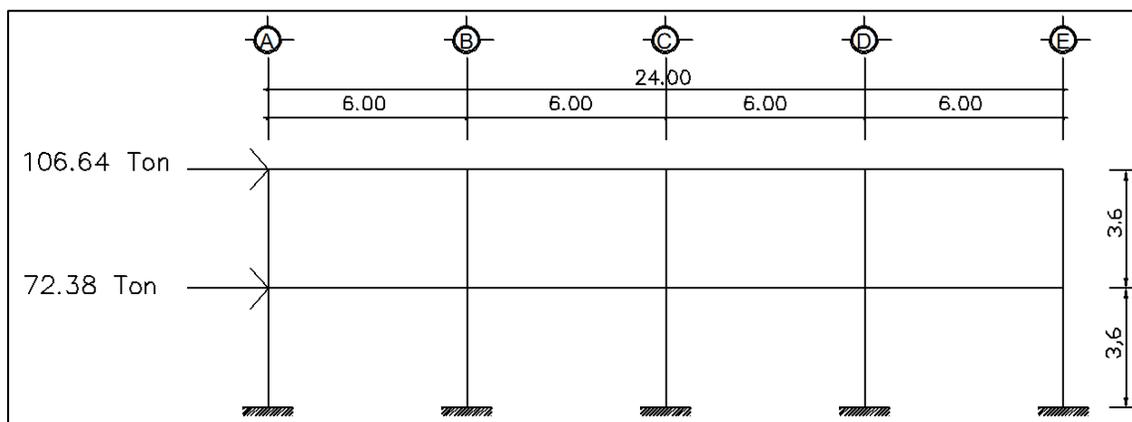
$$Vb = 171\ 737,50\ kg$$

Tabla XII. **Distribución de fuerzas sísmicas**

Nivel	Wl (kg)	Hx(m)	Cvx	FX (ton)
2,00	541 505,62	7,20	0,60	106,64
1,00	779 552,10	3,60	0,40	72,38

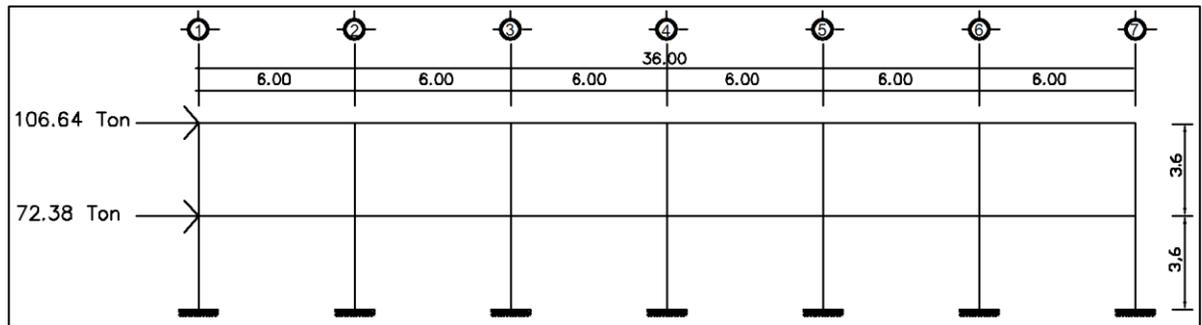
Fuente: elaboración propia.

Figura 15. **Carga horizontal eje 2, eje X**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 16. Carga horizontal eje C, eje Y



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Distribución de fuerzas sísmicas por marcos

La distribución de fuerzas sísmicas por marcos se realiza porque la estructura no es simétrica y actúan fuerzas de torsión.

- Centro de masa

$$CM_x = \frac{W * L}{W_{total}}$$

Centro de masa primer nivel en X: 17,66 metros

Centro de masa primer nivel en Y: 12,74 metros

Centro de masa segundo nivel en X: 17,00 metros

Centro de masa segundo nivel en Y: 12,71 metros

Centro geométrico eje X: 17,00 metros

Centro geométrico eje Y: 12,71 metros

- Centro de rigidez

$$CR = \frac{\sum(Kc * L)}{\sum Km}$$

Donde

Km para voladizo, es decir último nivel:

$$Kc = \frac{1}{\frac{F * h^3}{3 * E * I} + \frac{1,2 * F * h}{A * G}}$$

Km para niveles intermedios o primer nivel:

$$Kc = \frac{1}{\frac{F * h^3}{12 * E * I} + \frac{1,2 * F * h}{A * G}}$$

Donde

F = carga en kg del nivel

h = altura de columna analizada

E = módulo de elasticidad del concreto (15 100 \*  $\sqrt{f'c}$  )

I = inercia del elemento

A = área de la sección transversal de columna analizada

G = módulo de rigidez (0,40\*E)

Centro de rigidez primer nivel en X: 17,09 metros

Centro de rigidez primer nivel en Y: 12,73 metros

Centro de rigidez segundo nivel en X: 17,09 metros

Centro de rigidez segundo nivel en Y: 12,73 metros

- Excentricidades accidentales por nivel y por eje, según Agies NSE-3 pág. 27

$$e_{1xy} = |CM_{xy} - CR_{xy}| + 0,05 * b$$

$$e_{2xy} = |CM_{xy} - CR_{xy}| - 0,05 * b$$

Donde

$CM_{xy}$  = centro de masa por cada eje

$CR_{xy}$  = centro de rigidez por cada eje

b = largo de cada eje

Primer nivel

$$e_{1x} = |17,66 - 17,09| + 0,05 * 36$$

$$e_{1x} = 2,37$$

$$e_{2x} = |17,66 - 17,09| - 0,05 * 36$$

$$e_{2x} = -1,23$$

$$e_{1y} = |12,74 - 12,73| + 0,05 * 24$$

$$e_{1y} = 1,21$$

$$e_{2y} = |12,74 - 12,73| - 0,05 * 24$$

$$e_{2y} = -1,19$$

Segundo nivel

$$e_{1x} = |17,00 - 17,09| + 0,05 * 36$$

$$e_{1x} = 1,89$$

$$e_{1x} = |17,00 - 17,09| - 0,05 * 36$$

$$e_{1x} = -1,71$$

$$e_{1y} = |12,71 - 12,73| + 0,05 * 24$$

$$e_{1x} = 1,21$$

$$e_{1y} = |12,71 - 12,73| - 0,05 * 24$$

$$e_{1x} = -1,19$$

- Corte por sismo

$$V_s = \frac{K_m * F_x}{\Sigma K_m}$$

- Corte por torsión

$$V_t = \frac{e_{xy} * F_x * (K_m * d_i)}{\Sigma (K_m * d_i^2)}$$

- Corte total

$$V_T = V_s + V_t$$

- Torsión

Tabla XIII. Torsión en X, segundo nivel

TORSIÓN EN X, SEGUNDO NIVEL											
EJE	e		Fx	Km	Di	Km*Fx	Km*Di	Km*Di <sup>2</sup>	Vs	Vt	VT=Vs+Vt
1	e1x	1,89	120 496,78	0,004	17	469,9	0,07	1,13	18 257,09	4 261,19	22 518,28
	e2x	-1,71	120 496,78		17				18 257,09	-3 851,46	14 405,63
2	e1x	1,89	120 496,78	0,004	11	469,9	0,04	0,47	18 257,09	2 757,24	21 014,33
	e2x	-1,71	120 496,78		11				18 257,09	-2 492,12	15 764,97
3	e1x	1,89	120 496,78	0,004	5	469,9	0,02	0,1	18 257,09	1 253,29	19 510,38
	e2x	-1,71	120 496,78		5				18 257,09	-1 132,78	17 124,31
4	e1x	1,89	120 496,78	0,004	-1	469,9	0,00	0	18 257,09	-250,66	18 006,43
	e2x	-1,71	120 496,78		-1				18 257,09	226,56	18 483,65
5	e1x	1,89	120 496,78	0,004	-7	469,9	-0,03	0,19	18 257,09	-1 754,61	16 502,48
	e2x	-1,71	120 496,78		-7				18 257,09	1 585,90	19 842,99
6	e1x	1,89	120 496,78	0,003	-13	375,9	-0,04	0,53	14 605,67	-2 606,85	11 998,82
	e2x	-1,71	120 496,78		-13				14 605,67	2 356,19	16 961,86
7	e1x	1,89	120 496,78	0,003	-19	375,9	-0,06	1,13	14 605,67	-3 810,01	10 795,66
	e2x	-1,71	120 496,78		-19				14 605,67	3 443,66	18 049,33
			Σ	0,03			Σ	3,55			

Fuente: elaboración propia.

Tabla XIV. Torsión en Y, segundo nivel

TORSIÓN EN Y, SEGUNDO NIVEL											
EJE	e		Fx	Km	Di	Km*Fx	Km*Di	Km*Di <sup>2</sup>	Vs	Vt	VT=Vs+Vt
A	e1x	1,21	120 496,78	0,004	-12,71	469,9	-0,05	0,63	18 257,09	-4 194,19	14 062,90
	e2x	-1,19	120 496,78		-12,71				18 257,09	4 104,50	22 361,59
B	e1x	1,21	120 496,78	0,005	-6,71	657,9	-0,04	0,25	25 559,92	-3 100,03	22 459,89
	e2x	-1,19	120 496,78		-6,71				25 559,92	3 033,65	28 593,57
C	e1x	1,21	120 496,78	0,005	-0,71	657,9	0,00	0	25 559,92	-328,02	25 231,90
	e2x	-1,19	120 496,78		-0,71				25 559,92	321,00	25 880,92
D	e1x	1,21	120 496,78	0,005	5,29	657,9	0,03	0,15	25 559,92	2 443,99	28 003,91
	e2x	-1,19	120 496,78		5,29				25 559,92	-2 391,65	23 168,27
E	e1x	1,21	120 496,78	0,005	11,29	657,9	0,06	0,7	25 559,92	5 215,99	30 775,91
	e2x	-1,19	120 496,78		11,29				25 559,92	-5 104,30	20 455,62
			Σ	0,03			Σ	1,73			

Fuente: elaboración propia.

Tabla XV. Torsión en X, primer nivel

TORSIÓN EN X, PRIMER NIVEL											
EJE	e	Fx	Km	Di	Km*Fx	Km*Di	Km*Di <sup>2</sup>	Vs	Vt	VT=Vs+Vt	
1	e1x	2,37	80 181,95	0,023	17	1 860,20	0,39	6,7	12 148,78	3 554,25	15 703,03
	e2x	-1,23	80 181,95		17				12 148,78	-1 844,14	10 304,64
2	e1x	2,37	80 181,95	0,023	11	1 860,20	0,26	2,81	12 148,78	2 299,81	14 448,59
	e2x	-1,23	80 181,95		11				12 148,78	-1 193,20	10 955,58
3	e1x	2,37	80 181,95	0,023	5	1 860,20	0,12	0,58	12 148,78	1 045,37	13 194,15
	e2x	-1,23	80 181,95		5				12 148,78	-542,39	11 606,39
4	e1x	2,37	80 181,95	0,023	-1	1 860,20	-0,02	0,02	12 148,78	-209,07	11 939,71
	e2x	-1,23	80 181,95		-1				12 148,78	108,48	12 257,26
5	e1x	2,37	80 181,95	0,023	-7	1 860,20	-0,16	1,14	12 148,78	-1 463,51	10 685,27
	e2x	-1,23	80 181,95		-7				12 148,78	759,35	12 908,13
6	e1x	2,37	80 181,95	0,019	-13	1 488,20	-0,24	3,14	9 719,02	-2 174,36	7 544,66
	e2x	-1,23	80 181,95		-13				9 719,02	1 128,18	10 847,20
7	e1x	2,37	80 181,95	0,019	-19	1 488,20	-0,35	6,7	9 719,02	-3 177,92	6 541,10
	e2x	-1,23	80 181,95		-19				9 719,02	1 648,88	11 367,90
			Σ	0,15			Σ	21,09			

Fuente: elaboración propia.

Tabla XVI. Torsión en Y, primer nivel

TORSIÓN EN Y, PRIMER NIVEL											
EJE	e	Fx	Km	Di	Km*Fx	Km*Di	Km*Di <sup>2</sup>	Vs	Vt	VT=Vs+Vt	
A	e1x	1,21	80 181,95	0,023	-12,71	1 860,20	-0,29	3,75	12 148,78	-2 792,55	9 356,23
	e2x	-1,19	80 181,95		-12,71				12 148,78	2 729,71	14 878,49
B	e1x	1,21	80 181,95	0,023	-6,71	2 604,30	-0,22	1,46	17 008,29	-2 063,98	14 944,31
	e2x	-1,19	80 181,95		-6,71				17 008,29	2 017,54	19 025,83
C	e1x	1,21	80 181,95	0,023	-0,71	2 604,30	-0,02	0,02	17 008,29	-218,39	16 789,90
	e2x	-1,19	80 181,95		-0,71				17 008,29	213,48	17 221,77
D	e1x	1,21	80 181,95	0,023	5,29	2 604,30	0,17	0,91	17 008,29	1 627,10	18 635,39
	e2x	-1,19	80 181,95		5,29				17 008,29	-1 590,58	15 417,71
E	e1x	1,21	80 181,95	0,023	11,29	2 604,30	0,37	4,14	17 008,29	3 472,78	20 481,07
	e2x	-1,19	80 181,95		11,29				17 008,29	-3 394,63	13 613,66
			Σ	0,15			Σ	10,28			

Fuente: elaboración propia.

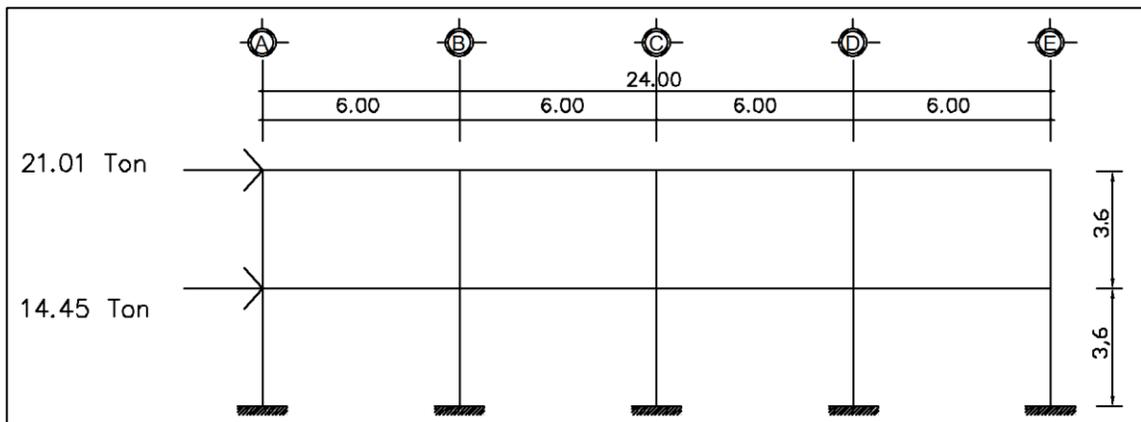
La carga sísmica por nivel y por marco se describe a continuación para los ejes críticos, los analizados.

Tabla XVII. **Distribución de carga sísmica con torsión, eje 2**

Eje	Nivel	Fx (kg)	Fx (ton)
2	2	21 014,33	21,01
	1	14 448,59	14,45

Fuente: elaboración propia.

Figura 17. **Carga sísmica con torsión, eje 2**



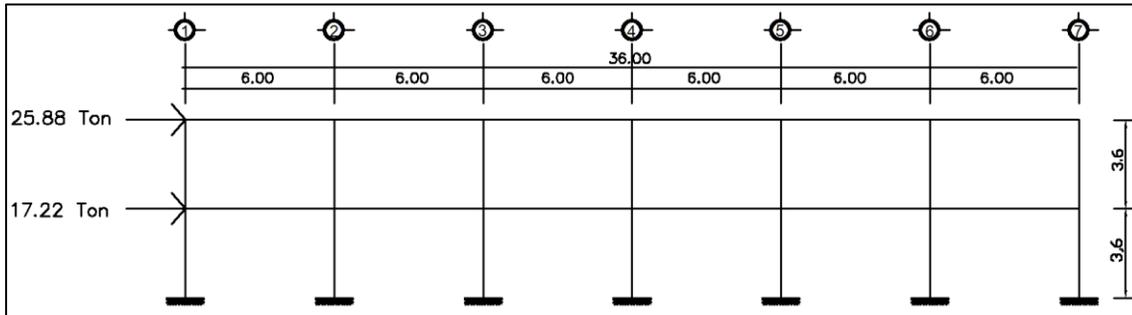
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Tabla XVIII. **Distribución de carga sísmica con torsión, eje C**

Eje	Nivel	Fx (kg)	Fx (ton)
C	2	25 880,92	25,88
	1	17 221,77	17,22

Fuente: elaboración propia.

Figura 18. **Carga sísmica con torsión, eje C**



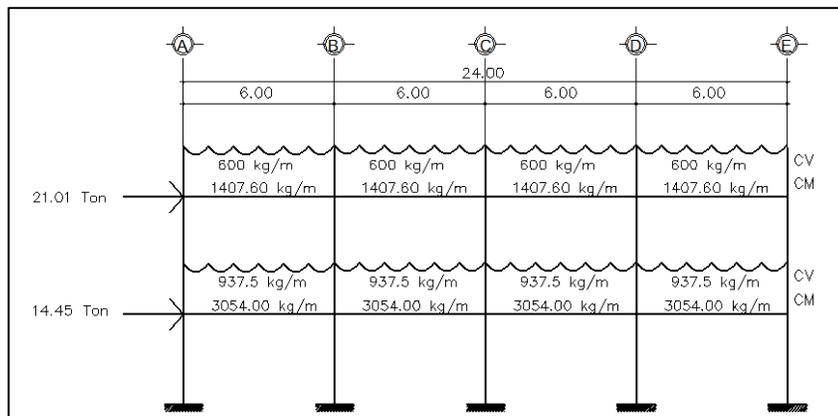
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- **Análisis estructural**

El análisis estructural se realizó con el método de Kani, para las diferentes cargas actuantes en los ejes 2 y C, por ser críticos.

a) **Eje 2**

Figura 19. **Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje 2, eje X**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Tabla general del método de Kani, eje 2, (eje X)

La tabla general del método de Kani se adjunta en anexos.

Tabla XIX. **Resumen de envolvente de momentos en vigas eje 2, nivel 2 (eje X)**

<b>Viga A-B</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	4 053,83	6 550,03	11 394,84
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	9 671,31	4 912,52	13 499,75
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-3 590,58	4 912,52	3 592,51
0,9 CM + 1CS	8 452,57	2 836,06	9 911,21
0,9 CM - 1CS	-4 809,32	2 836,06	3,96
<b>Viga B-C</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	10 653,05	4 473,91	8 947,84
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	11 671,91	3 355,43	10 798,81
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	4 307,67	3 355,43	2 622,95
0,9 CM + 1CS	8 308,91	1 956,13	8 000,20
0,9 CM - 1CS	944,67	1 956,13	-175,67
<b>Viga C-D</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 947,83	4 473,93	10 653,04
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	10 798,81	3 355,44	11 671,90
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 622,94	3 355,44	4 307,66
0,9 CM + 1CS	8 000,20	1 956,13	8 308,90
0,9 CM - 1CS	-175,67	1 956,13	944,67
<b>Viga D-E</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	11 394,85	6 550,02	4 053,83
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	13 499,76	4 912,52	9 671,31
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	3 592,51	4 912,52	-3 590,57
0,9 CM + 1CS	9 911,21	2 836,05	8 452,57
0,9 CM - 1CS	3,96	2 836,05	-4 809,32

Fuente: elaboración propia.

Tabla XX. **Resumen de envolvente de momentos en vigas eje 2, nivel 1 (eje X)**

<b>Viga F-G</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 616,48	12 152,97	21 534,69
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	16 431,64	9 114,73	23 906,06
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-3 506,92	9 114,73	8 395,98
0,9 CM + 1CS	14 021,37	5 765,66	17 958,79
0,9 CM - 1CS	-5 917,19	5 765,66	2 448,71
<b>Viga G-H</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	19 999,87	8 614,31	17 228,62
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	21 006,49	6 460,73	19 393,86
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	8 993,31	6 460,73	6 449,07
0,9 CM + 1CS	15 487,36	4 076,60	14 625,59
0,9 CM - 1CS	3 474,18	4 076,60	1 680,80
<b>Viga H-I</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	17 228,62	8 614,31	19 999,87
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	19 393,86	6 460,73	21 006,49
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	6 449,07	6 460,73	8 993,31
0,9 CM + 1CS	14 625,59	4 076,60	15 487,36
0,9 CM - 1CS	1 680,80	4 076,60	3 474,18
<b>Viga I-J</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq. (kg-m.)	M(+) (kg-m.)	M(-)Der. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	21 534,69	12 152,97	8 616,48
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	20 212,19	9 114,73	16 431,64
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	12 089,84	9 114,73	-3 506,92
0,9 CM + 1CS	14 264,92	5 765,66	14 021,37
0,9 CM - 1CS	6 142,57	5 765,66	-5 917,19

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXI. **Resumen de envolvente de momentos en columnas eje 2, nivel 2 (eje X)**

<b>COLUMNA A-F</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	4 053,83	4 851,02
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	6 496,38	7 559,30
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-415,64	-282,78
0,9 CM + 1CS	5 27,63	6 178,11
0,9 CM - 1CS	-1 634,38	-1 663,96
<b>COLUMNA B-G</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	741,80	869,72
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	2 007,56	2 375,24
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-894,86	-1 070,65
0,9 CM + 1CS	1 782,00	2 127,31
0,9 CM - 1CS	-1 120,41	-1 318,59
<b>COLUMNA C-H</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	0,00	0,00
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 911,08	2 204,42
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 911,08	-2 204,42
0,9 CM + 1CS	1 911,08	2 204,42
0,9 CM - 1CS	-1 911,08	-2 204,42
<b>COLUMNA D-I</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	741,80	869,72
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	2 007,56	2 375,24
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-894,86	-1 070,65
0,9 CM + 1CS	1 782,00	2 127,31
0,9 CM - 1CS	-1 120,41	-1 318,59
<b>COLUMNA E-J</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	4 053,83	4 851,02
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	6 496,38	7 559,30
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-415,64	-282,78
0,9 CM + 1CS	5 277,63	6 178,11
0,9 CM - 1CS	-1 634,38	-1 663,96

Fuente: elaboración propia.

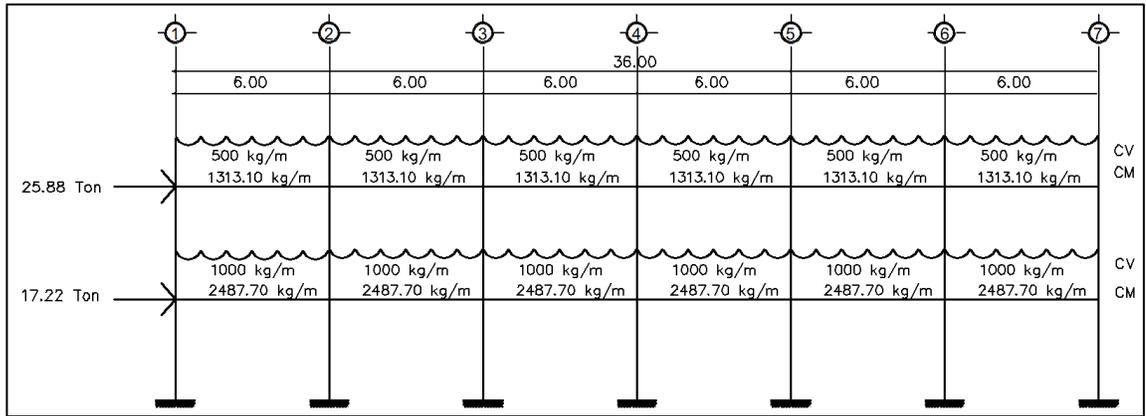
Tabla XXII. **Resumen de envolvente de momentos en columnas eje 2, nivel 1 (eje X)**

<b>COLUMNA F-K</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	3 765,47	1 882,73
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	5 748,15	2 874,07
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-99,94	-49,97
0,9 CM + 1CS	4 719,06	2 359,53
0,9 CM - 1CS	-1 129,03	-564,52
<b>COLUMNA G-L</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	665,10	332,55
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 828,61	914,31
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-830,97	-415,48
0,9 CM + 1CS	1 648,41	824,20
0,9 CM - 1CS	-1 011,17	-505,59
<b>COLUMNA H-M</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	0,00	0,00
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 665,17	832,58
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 665,16	-832,58
0,9 CM + 1CS	1 665,17	832,58
0,9 CM - 1CS	-1 665,16	-832,58
<b>COLUMNA I-N</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	665,10	332,55
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 828,62	914,31
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-830,97	-415,48
0,9 CM + 1CS	1 648,41	824,20
0,9 CM - 1CS	-1 011,17	-505,59
<b>COLUMNA J-O</b>		<b>L (m)= 3,60</b>
Ecuación	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	3 765,47	1 882,73
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	5 748,15	2 874,07
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-99,94	-49,97
0,9 CM + 1CS	4 719,06	2 359,53
0,9 CM - 1CS	-1 129,03	-564,51

Fuente: elaboración propia.

b) Eje C

Figura 20. **Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje C, eje Y**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Tabla general del método de Kani, eje C, (eje Y)

La tabla general del método de Kani se adjunta en anexos.

Tabla XXIII. **Resumen de envolvente de momentos en vigas eje C, nivel 2 (eje Y)**

<b>Viga A-B</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	6 791,62	4 829,99	9 225,23
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	10 802,51	3 622,49	11 195,33
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	615,09	3 622,49	2 642,52
0,9 CM + 1CS	8 769,02	2 182,49	8 439,86
0,9 CM - 1CS	-2 648,58	2 182,49	-112,94
<b>Viga B-C</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 663,78	4 253,64	8 505,77
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	9 634,83	3 190,23	9 809,32
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	3 360,83	3 190,23	2 949,33
0,9 CM + 1CS	7 048,18	1 919,32	7 268,85
0,9 CM - 1CS	774,18	1 919,32	408,86
<b>Viga C-D</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 554,80	4 277,13	8 567,76
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	10 067,12	3 207,85	10 004,86
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 765,08	3 207,85	2 846,77
0,9 CM + 1CS	7 511,73	1 930,39	7 446,22
0,9 CM - 1CS	209,69	1 930,39	288,13
<b>Viga D-E</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 576,20	4 290,53	8 519,56
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	10 011,20	3 217,90	10 040,69
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 853,11	3 217,90	2 738,65
0,9 CM + 1CS	7 450,22	1 936,74	7 495,05
0,9 CM - 1CS	292,13	1 936,74	193,01
<b>Viga E-F</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 429,96	4 203,91	8 839,04
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	9 752,47	3 152,93	9 766,28
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 892,47	3 152,93	3 492,28
0,9 CM + 1CS	7 233,36	1 896,38	7 129,54
0,9 CM - 1CS	373,37	1 896,38	855,54
<b>Viga F-G</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	9 398,71	4 776,98	6 724,15
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	11 325,44	3 582,73	10 751,92
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 772,63	3 582,73	-665,69
0,9 CM + 1CS	8 520,31	2 157,91	8 737,74
0,9 CM - 1CS	-32,50	2 157,91	-2 679,86

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXIV. **Resumen de envolvente de momentos en vigas eje C, nivel 1 (eje Y)**

<b>Viga H-I</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8 575,35	10 453,79	18 643,84
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	14 913,59	7 840,34	20 594,76
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-2 050,56	7 840,34	7 371,01
0,9 CM + 1CS	12 266,19	4 575,39	14 779,91
0,9 CM - 1CS	-4 697,96	4 575,39	1 556,16
<b>Viga I-J</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	17 412,33	7 574,30	15 565,86
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	18 138,20	5 680,72	17 090,65
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	7 980,29	5 680,72	6 258,15
0,9 CM + 1CS	12 708,09	3 323,19	12 243,66
0,9 CM - 1CS	2 550,18	3 323,19	1 411,16
<b>Viga J-K</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	15 765,67	8 091,47	16 178,17
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	17 507,66	6 068,60	17 746,90
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	6 140,84	6 068,60	6 520,35
0,9 CM + 1CS	12 597,78	3 547,70	12 706,43
0,9 CM - 1CS	1 230,97	3 547,70	1 479,88
<b>Viga K-L</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	16 180,36	8 087,79	15 770,83
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	17 748,55	6 065,84	17 511,53
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	6 521,99	6 065,84	6 144,72
0,9 CM + 1CS	12 707,48	3 545,98	12 600,17
0,9 CM - 1CS	1 480,93	3 545,98	1 233,35
<b>Viga L-M</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	15 556,07	7 575,66	17 419,38
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	17 083,30	5 681,75	18 143,50
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	6 250,81	5 681,75	7 985,58
0,9 CM + 1CS	12 239,10	3 323,83	12 711,38
0,9 CM - 1CS	1 406,61	3 323,83	2 553,46
<b>Viga M-N</b>		<b>L (m)=</b>	<b>6,00</b>
Ecuación	M(-)Izq.	M(+)	M(-) Der.
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	18 651,77	10 459,92	8 555,18
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	20 600,70	7 844,94	14 898,46
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	7 376,96	7 844,94	-2 065,69
0,9 CM + 1CS	14 783,57	4 578,23	12 256,84
0,9 CM - 1CS	1 559,82	4 578,23	-4 707,31

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXV. **Resumen de envolvente de momentos en columnas eje C, nivel 2 (eje Y)**

<b>COLUMNA A-H</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	6 791,64	5 615,62
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	8 049,89	7 553,21
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 137,57	870,22
0,9 CM + 1CS	6 016,39	5 837,61
0,9 CM - 1CS	104,07	-845,38
<b>COLUMNA B-I</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	561,47	688,21
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 672,67	1 995,44
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-830,46	-963,12
0,9 CM + 1CS	1 503,84	1 782,32
0,9 CM - 1CS	-999,28	-1 176,25
<b>COLUMNA C-J</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	49,07	99,64
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 620,75	1 902,34
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 547,14	-1 752,88
0,9 CM + 1CS	1 605,81	1 871,13
0,9 CM - 1CS	-1 562,07	-1 784,09
<b>COLUMNA D-K</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	8,42	3,35
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 513,19	1 753,72
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 500,56	-1 748,69
0,9 CM + 1CS	1 510,86	1 752,79
0,9 CM - 1CS	-1 502,89	-1 749,61
<b>COLUMNA E-L</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	89,57	117,64
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 651,12	1 915,84
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 516,77	-1 739,38
0,9 CM + 1CS	1 624,60	1 879,47
0,9 CM - 1CS	-1 543,29	-1 775,75
<b>COLUMNA F-M</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	559,65	688,08
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 671,30	1 995,34
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-831,82	-963,22
0,9 CM + 1CS	1 502,92	1 782,22
0,9 CM - 1CS	-1 000,20	-1 176,34
<b>COLUMNA G-N</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	6 724,13	5 587,70
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	7 999,26	7 532,27
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	2 086,94	849,29
0,9 CM + 1CS	5 985,09	5 824,66
0,9 CM - 1CS	72,77	-858,32

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXVI. **Resumen de envolvente de momentos en columnas eje C, nivel 1 (eje Y)**

<b>COLUMNA H-O</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	2 959,73	1 479,87
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	4 704,35	2 352,17
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-264,75	-132,37
0,9 CM + 1CS	3 772,55	1 886,27
0,9 CM - 1CS	-1 196,55	-598,27
<b>COLUMNA I-P</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	543,30	271,65
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 545,47	772,74
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-730,53	-365,26
0,9 CM + 1CS	1 373,86	686,93
0,9 CM - 1CS	-902,14	-451,07
<b>COLUMNA J-Q</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	100,15	50,07
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 455,96	727,98
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 305,74	-652,87
0,9 CM + 1CS	1 424,29	712,15
0,9 CM - 1CS	-1 337,40	-668,70
<b>COLUMNA K-R</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	1,15	0,57
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 331,21	665,61
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 329,50	-664,75
0,9 CM + 1CS	1 330,89	665,45
0,9 CM - 1CS	-1 329,82	-664,91
<b>COLUMNA L-S</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	97,14	48,57
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 453,70	726,85
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-1 307,99	-654,00
0,9 CM + 1CS	1 422,90	711,45
0,9 CM - 1CS	-1 338,80	-669,40
<b>COLUMNA M-T</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	544,33	272,17
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	1 546,25	773,13
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-729,75	-364,87
0,9 CM + 1CS	1 374,35	687,17
0,9 CM - 1CS	-901,66	-450,83
<b>COLUMNA N-U</b>		<b>L (m)= 3,6</b>
Combinación Ecu. Pos. Y Neg.	M. Sup. (kg-m.)	M. Inf. (kg-m.)
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	2 967,52	1 483,76
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	4 710,18	2 355,09
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-258,91	-129,45
0,9 CM + 1CS	3 776,16	1 888,08
0,9 CM - 1CS	-1 192,94	-596,47

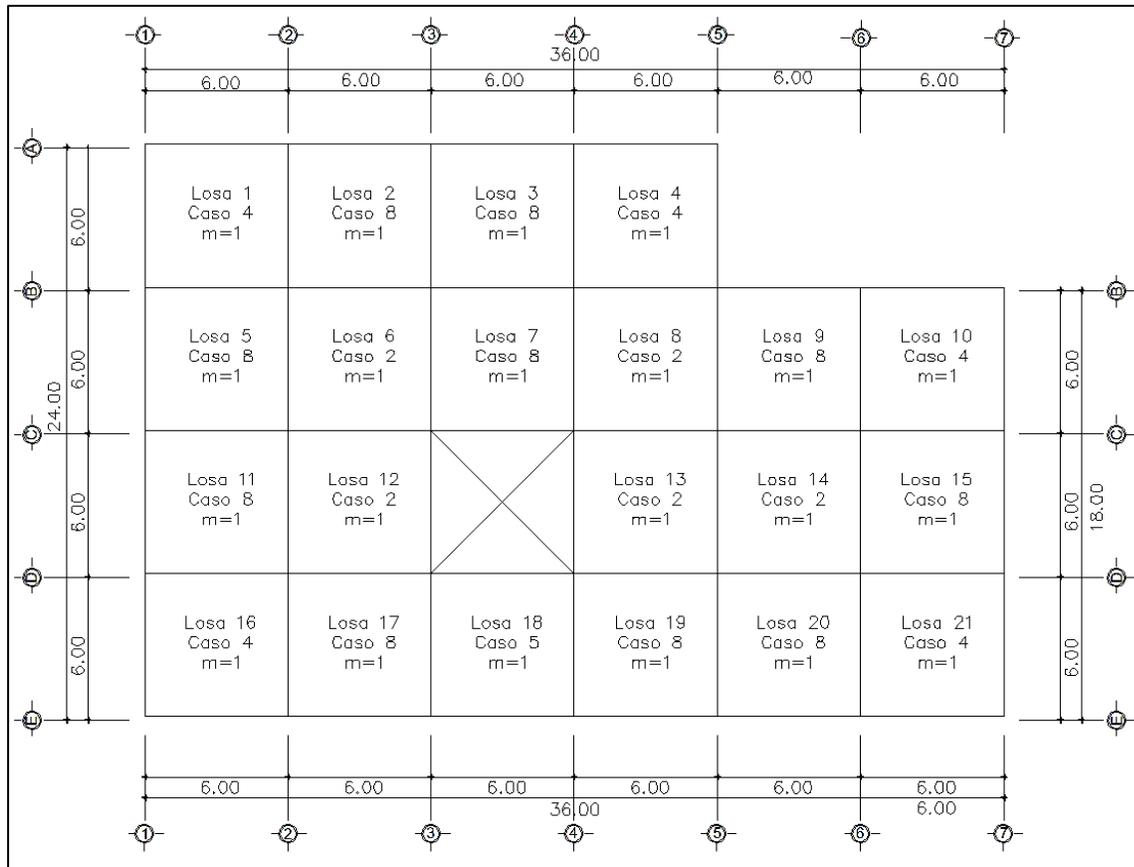
Fuente: elaboración propia.

### 2.2.5.4. Diseño de losas

- Losas nivel 1

El diseño de losas se realizó con el siguiente procedimiento:

Figura 21. Planta de distribución de losas



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Espesor de las losas= 12 cm

Carga última de diseño

$$Cu = 1,4(378) + 1,7(500) = 1\,379,2 \text{ kg/m}$$

Relación m

$$m = \frac{A}{B}$$

$$m = \frac{6,00 \text{ m}}{6,00 \text{ m}} = 1,00 \text{ (losa trabaja en 2 sentidos)}$$

Momentos actuantes

Las ecuaciones para calcular los momentos, son las siguientes:

$$M_A(-) = C * CUu * A^2$$

$$M_B(-) = C * CUu * B^2$$

$$M_A(+) = C * CMUu * A^2 + C * CVUu * A^2$$

$$M_B(+) = C * CMUu * B^2 + C * CVUu * B^2$$

Donde

C: coeficiente de tablas ACI

A: dimensión del lado corto considerado de la losa

B: dimensión del lado largo considerado de la losa

Utilizando las ecuaciones y cálculos se procede a calcular los momentos respectivos, obteniendo la siguiente tabla:

Tabla XXVII. **Detalle de cargas para momentos en cada losa, nivel 1**

Losa	b mts	a mts	m	Caso	Cv+ Cm		Cm		Cv	
					Ca(-)	Cb(-)	Ca(+)	Cb(+)	Ca(+)	Cb(+)
1	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
2	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
3	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
4	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
5	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
6	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
7	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
8	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
9	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
10	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
11	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
12	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
13	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
14	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
15	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
16	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
17	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
18	6,00	6,00	1,00	5	0,075	0,000	0,027	0,018	0,050	0,011
19	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
20	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
21	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXVIII. **Momentos en cada losa, nivel 1**

Losa	Wv	Wm	Ma(-)	Mb(-)	Ma(+)	Mb(+)		
	kg/m	kg/m	kg-m	kg-m	kg-m	kg-m	Ma(+)/3	Mb(+)/3
1	850	529,2	2 483	2 483	1 494	1 494	498,00	498,00
2	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
3	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
4	850	529,2	2 483	2 483	1 494	1 494	498,00	498,00
5	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
6	850	529,2	2 235	2 235	1 170	1 170	390,00	390,00
7	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
8	850	529,2	2 235	2 235	1 170	1 170	390,00	390,00
9	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
10	850	529,2	2 483	2 483	1 494	1 494	498,00	498,00
11	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
12	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
13	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33

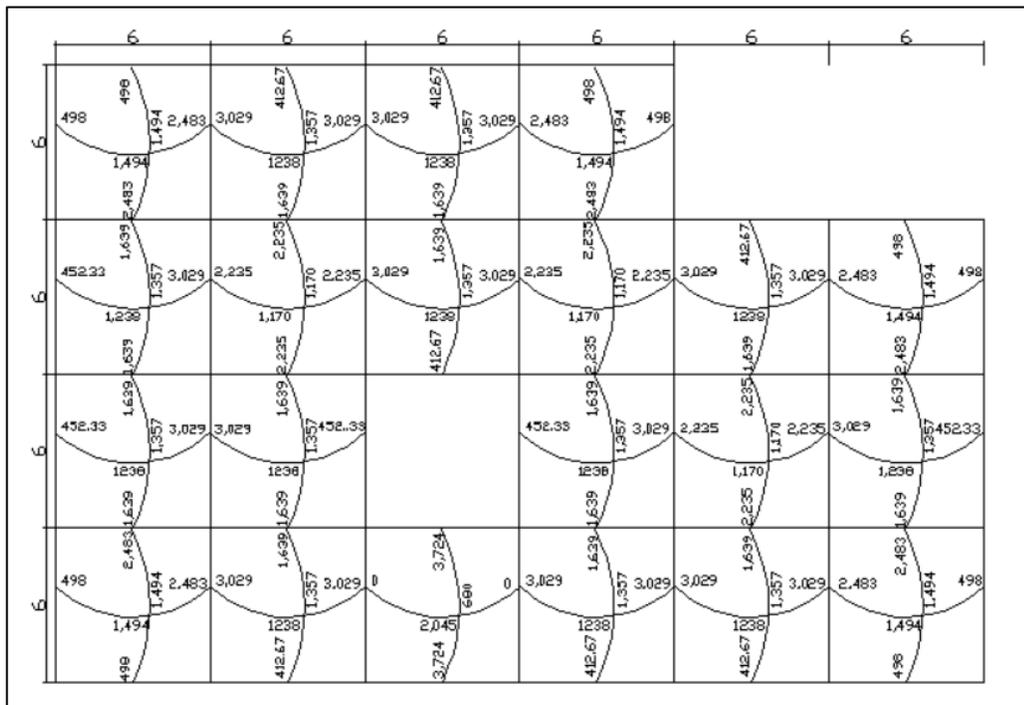
Continuación de la tabla XXVIII.

14	850	529,2	2 235	2 235	1 170	1 170	390,00	390,00
15	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
16	850	529,2	2 483	2 483	1 494	1 494	498,00	498,00
17	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
18	850	529,2	3 724	0	2 045	680	681,67	226,67
19	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
20	850	529,2	1 639	3 029	1 238	1 357	412,67	452,33
21	850	529,2	2 483	2 483	1 494	1 494	498,00	498,00

Fuente: elaboración propia.

En la figura 22 se presentan los resultados de todos los momentos obtenidos de las losas del primer nivel.

Figura 22. **Planta de momentos actuantes en losas, primer nivel**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Balance de momentos: cuando dos losas tienen un lado en común y momentos diferentes, se balancean los momentos de acuerdo a lo siguiente:

Si  $0,80 \cdot M_2 \text{ mayor} \leq M_1 \text{ menor}$  entonces:

$$M_b = \frac{M_{2\text{mayor}} + M_{1\text{menor}}}{2}$$

Si  $0,80 \cdot M_2 \text{ mayor} > M_1 \text{ menor}$  entonces se balancean proporcionalmente a su rigidez y se procede de la siguiente manera:

$$K_1 = \frac{1}{L_1}$$

$$K_2 = \frac{1}{L_2}$$

$$D_1 = \frac{K_1}{K_1 + K_2}$$

$$D_2 = \frac{K_2}{K_1 + K_2}$$

Balance de momentos entre losas 1 y 5

$$M_2 = 1\,639,00 \text{ kg} \cdot m$$

$$M_1 = 2\,483,00 \text{ kg} \cdot m$$

$0,80(2\,483,00) = 1\,986,40 > 1\,639,00$  ; se debe balancear por su rigidez

$$K_1 = 1/L_1 = 1/6,00 = 0,17$$

$$K_2 = 1/L_2 = 1/6,00 = 0,17$$

$$D_1 = K_1 / (K_1 + K_2) = 0,17 / (0,17 + 0,17) = 0,5$$

$$D_2 = K_2 / (K_1 + K_2) = 0,17 / (0,17 + 0,17) = 0,5$$

Momentos balanceados:

$$M_{r1} = D_1 (M_2 - M_1)$$

$$M_{r1} = 0,5 (1\ 639,00 - 2\ 483,00) = -422\ \text{Kg-m}$$

$$M_{r2} = D_2 (M_1 - M_2)$$

$$M_{r2} = 0,5 (2\ 483,00 - 1\ 639,00) = 422\ \text{Kg-m}$$

$$M_{B1} = M_{R1} + M_1$$

$$M_{B1} = -422 + 2\ 483,00 = 2\ 061,00\ \text{Kg-m}$$

$$M_{B2} = M_{R2} + M_2$$

$$M_{B2} = 422 + 1\ 639,00 = 2\ 061,00\ \text{Kg-m}$$

El resultado de los momentos de la losa del primer nivel se describe en la siguiente tabla:

Tabla XXIX. **Momentos balanceados por rigideces**

MOMENTOS BALANCEADOS POR RIGIDECES												
LOSAS	M1 kg-m	M2 kg-m	L1 m	L2 m	K1	K2	D1	D2	Mr1 kg-m	Mr2 kg-m	Mb1 kg-m	Mb2 kg-m
1--5	2 483	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-422	422	<b>2 061</b>	<b>2 061</b>
2--6	1 639	2 235	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	298	-298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
6--12	2 235	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-298	298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
8--13	2 235	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-298	298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
9--14	1 639	2 235	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	298	-298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
10--15	2 483	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-422	422	<b>2 061</b>	<b>2 061</b>
11--16	1 639	2 483	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	422	-422	<b>2 061</b>	<b>2 061</b>

Continuación de la tabla XXIX.

13--19	1 639	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	0	0	<b>1 639</b>	<b>1 639</b>
14--20	2 235	1 639	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-298	298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
15--21	1 639	2 483	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	422	-422	<b>2 061</b>	<b>2 061</b>
5--6	3 029	2 235	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-397	397	<b>2 632</b>	<b>2 632</b>
6--7	2 235	3 029	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	397	-397	<b>2 632</b>	<b>2 632</b>
7--8	1 639	2 235	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	298	-298	<b>1 937</b>	<b>1 937</b>
8--9	2 235	3 029	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	397	-397	<b>2 632</b>	<b>2 632</b>
13--14	3 029	2 235	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-397	397	<b>2 632</b>	<b>2 632</b>
14--15	2 235	3 029	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	397	-397	<b>2 632</b>	<b>2 632</b>
17--18	3 029	0	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-1 515	1 515	<b>1 515</b>	<b>1 515</b>
18--19	0	3 029	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	1 515	-1 515	<b>1 515</b>	<b>1 515</b>

Fuente: elaboración propia.

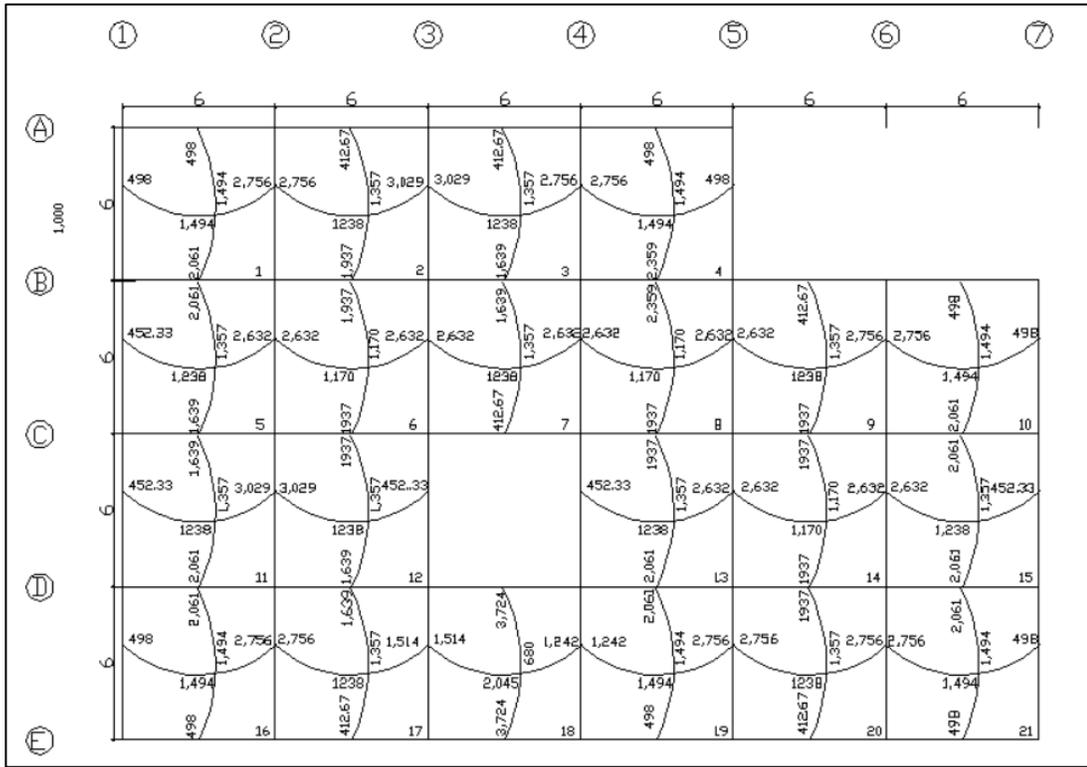
Tabla XXX. **Momentos balanceados por promedio**

MOMENTO BALANCEADOS PROMEDIO			
LOSAS	M1	M2	MB
	kg-m	kg-m	kg-m
1--2	2 483	3 029	<b>2 756</b>
2--3	3 029	3 029	<b>3 029</b>
3--4	3 029	2 483	<b>2 756</b>
9--10	3 029	2 483	<b>2 756</b>
11--12	3 029	3 029	<b>3 029</b>
16--17	2 483	3 029	<b>2 756</b>
19--20	3 029	3 029	<b>3 029</b>
20--21	3 029	2 483	<b>2 756</b>
3--7	1 639	1 639	<b>1 639</b>
4--8	2 483	2 235	<b>2 359</b>
5--11	1 639	1 639	<b>1 639</b>
12--17	1 639	1 639	<b>1 639</b>

Fuente: elaboración propia.

Por lo que los momentos a utilizar serán los indicados en las tablas XXXI y XXXII.

Figura 23. **Planta de momentos balanceados en losas, primer nivel**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Diseño del acero de refuerzo: se calcula con el siguiente procedimiento:

- Cálculo de límites para el acero

Peralte efectivo "d"

$$d = t - rec - \frac{\emptyset}{2}$$

$$d = 12 \text{ cm} - 2,5 \text{ cm} - \frac{1,27 \text{ cm}}{2} = 8,87 \text{ cm}$$

- Cálculo del acero mínimo

$$A_{s_{min}} = 14,1 * \frac{b * d}{f_y}$$

$$A_{s_{min}} = 14,1 * \frac{100 \text{ cm} * 8,87 \text{ cm}}{2810} = 4,45 \text{ cm}^2$$

$$A_{s_{min}} = 0,8 * \frac{\sqrt{f'c} * b * d}{f_y}$$

$$A_{s_{min}} = 0,8 * \frac{\sqrt{210} * 100 * 8,87}{2810} = 3,65 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del acero máximo

$$A_{s_{max}} = 0,5(\rho_{bal}) * b d$$

$$A_{s_{max}} = 0,5 * 0,0371 * 100 \text{ cm} * 8,87 \text{ cm} = 16,45 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del área de acero para el momento crítico negativo en la cara del nodo.

Momento Negativo  $M_u = 3,029 \text{ kg-m} = 302900 \text{ kg-cm}$

$$\left[ \frac{\varphi * f_y^2}{1,7 * f'c * b} \right] * A_s^2 - [d * \varphi * f_y] * A_s + M_u = 0$$

$$[199,06] * A_s^2 - [22432,23] * A_s + 302900 \text{ kg-cm} = 0$$

$$As_{req(-)} = 15,68 \text{ cm}^2$$

- Acero por momento positivo en el la cara del nodo.

$$As = 0,5 * As_{req(-)} = 7,84 \text{ cm}^2$$

Espaciamiento S para  $As_{req}$ , proponiendo varillas núm. 4

$$\begin{array}{r} 100 \text{ cm} \text{ -----} 15,68 \text{ cm}^2 \\ S \text{ -----} 1,266 \end{array}$$

$$S_{req} = 8 \text{ cm, varillas núm. 4}$$

- Calculando el área de acero requerido para el momento máximo positivo

Momento Positivo  $M_u = 2,045 \text{ kg-m}$

$$\left[ \frac{\varphi * f_y^2}{1,7 * f'_c * b} \right] * As^2 - [d * \varphi * f_y] * As + M_u = 0$$

$$[199,06] * As^2 - [22 432,23] * As + 204 500 \text{ kg} - \text{cm} = 0$$

$$As_{req} = 10 \text{ cm}^2$$

Espaciamiento S para  $As_{req}$ , proponiendo varillas núm. 4

$$\begin{array}{r} 100 \text{ cm}^2 \text{ -----} 10 \text{ cm}^2 \\ S \text{ -----} 1,266 \end{array}$$

$$S_{req} = 12,6 \text{ cm, varillas núm. 4}$$

La distribución de acero se basa en cubrir las cuantías requeridas. Según los cálculos realizados, para el momento negativo en el nodo se establece que se utilizará tensión núm. 4. Por lo tanto se deben aplicar bastones para cumplir con el armado estándar.

Se propone colocar bastón núm. 5, ya que esta combinación de diámetros permite aplicar la cuantía requerida a una separación igual a la del acero en el momento positivo. Además, se consideró que el área de acero que la tensión aporta ya es la mitad de la requerida en el momento positivo al centro de la losa, lo que se complementa con el área del acero del riel.

Por lo anterior, el armado de las losas del primer nivel quedará de la siguiente manera: tensiones y rieles con varillas núm. 4 @ 0,20 m. Más bastones núm.5. @ 0,20 m. Todo el armado en ambos sentidos, intercalados a cada 10 cm.

Comprobando de la siguiente manera el área de acero requerido con el aplicado y el máximo.

$$As(-) \text{ Requerida} = 15,68 \text{ cm}^2, As(-) \text{ Aplicada} = 16,15 \text{ cm}^2$$

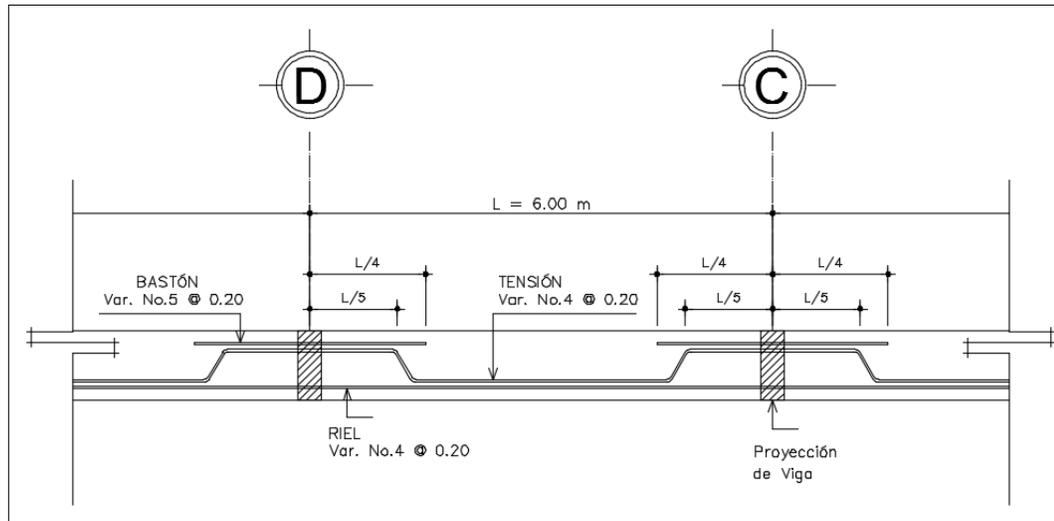
$$As(+) \text{ Requerida} = 10 \text{ cm}^2, As(+) \text{ Aplicada} = 12,6 \text{ cm}^2$$

Tabla XXXI. **Revisiones de acero**

Ubicación	Ubicación	$As_{\text{mín}}$	$As_{\text{aplicada}}$	$As_{\text{máx}}$	Descripción
En la cara del nodo	M(-)	4,45 cm <sup>2</sup>	16,15 cm <sup>2</sup>	16,45cm <sup>2</sup>	bastón + tensión
	M(+)	4,45 cm <sup>2</sup>	6,30 cm <sup>2</sup>	8,25 cm <sup>2</sup>	riel
Al centro	M(-)	--	--	--	--
	M(+)	4,45 cm <sup>2</sup>	12,60 cm <sup>2</sup>	16,45cm <sup>2</sup>	riel + bastón

Fuente: elaboración propia.

Figura 24. **Distribución de acero en losa**

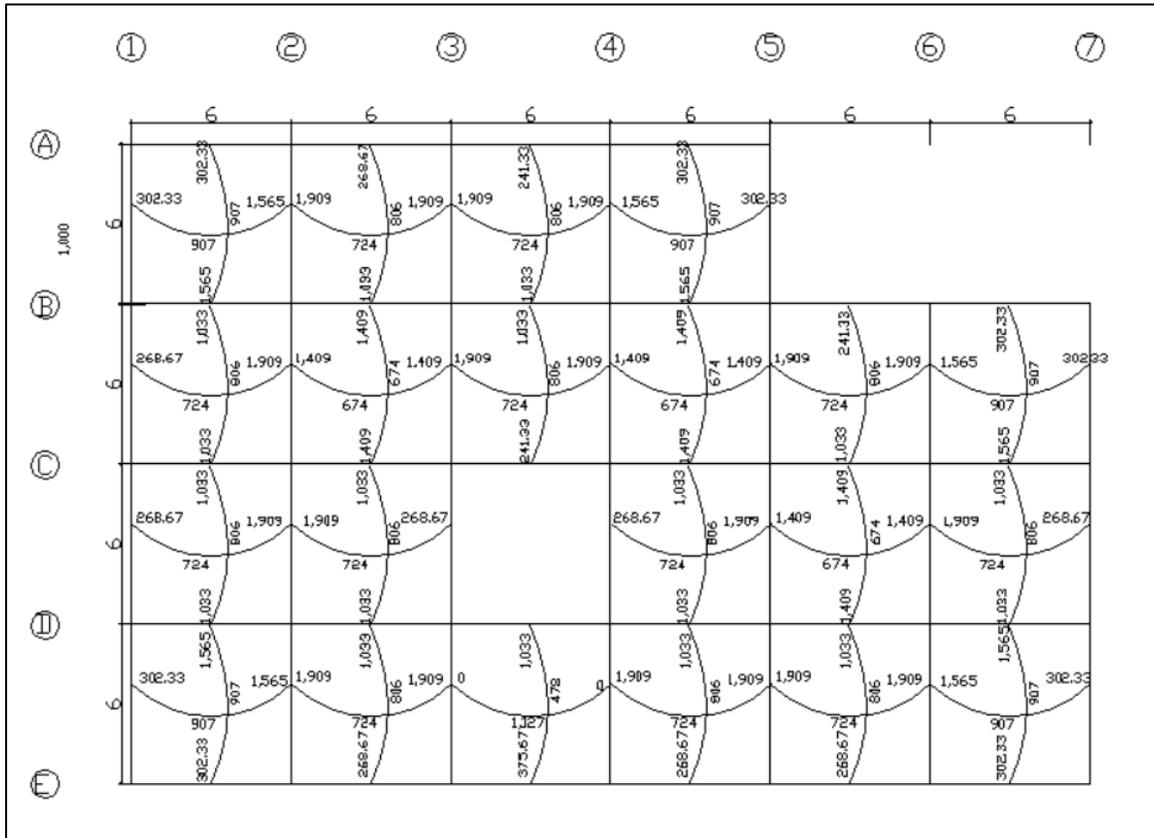


Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Losas nivel 2

Para el cálculo de las losas del nivel 2 se utiliza el procedimiento descrito anteriormente por lo que solo se presentan los resultados siguientes:

Figura 25. Planta de momentos actuantes en losas, segundo nivel



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Tabla XXXII. Detalle de cargas para momentos en cada losa, nivel 2

Losa	b	a	m	Caso	Cv+ Cm		Cm		Cv	
	mts	mts			Ca(-)	Cb(-)	Ca(+)	Cb(+)	Ca(+)	Cb(+)
1	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
2	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
3	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
4	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
5	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
6	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
7	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
8	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
9	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
10	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
11	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
12	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
13	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
14	6,00	6,00	1,00	2	0,045	0,045	0,018	0,018	0,027	0,027
15	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
16	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032
17	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
18	6,00	6,00	1,00	5	0,075	0,000	0,027	0,018	0,050	0,011
19	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
20	6,00	6,00	1,00	8	0,033	0,061	0,020	0,023	0,028	0,030
21	6,00	6,00	1,00	4	0,050	0,050	0,027	0,027	0,032	0,032

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXXIII. Momentos en cada losa, nivel 1

Losa	Wv	Wm	Ma(-)	Mb(-)	Ma(+)	Mb(+)	Ma(+)/3	Mb(+)/3
	kg/m	kg/m	kg-m	kg-m	kg-m	kg-m		
1	340	529,2	1 565	1 565	907	907	302,33	302,33
2	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
3	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
4	340	529,2	1 565	1 565	907	907	302,33	302,33
5	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
6	340	529,2	1 409	1 409	674	674	224,67	224,67
7	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
8	340	529,2	1 409	1 409	674	674	224,67	224,67
9	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
10	340	529,2	1 565	1 565	907	907	302,33	302,33
11	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
12	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
13	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67

Continuación de la tabla XXXIII.

14	340	529,2	1 409	1 409	674	674	224,67	224,67
15	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
16	340	529,2	1 565	1 565	907	907	302,33	302,33
17	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
18	340	529,2	2 347	0	1 127	478	375,67	159,33
19	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
20	340	529,2	1 033	1 909	724	806	241,33	268,67
21	340	529,2	1 565	1 565	907	907	302,33	302,33

Fuente: elaboración propia.

Tabla XXXIV. **Momentos balanceados por rigideces, segundo nivel**

LOSAS	MOMENTOS BALANCEADOS POR RIGIDECES											
	M1 kg-m	M2 kg-m	L1 m	L2 m	K1	K2	D1	D2	Mr1 kg-m	Mr2 kg-m	Mb1 kg-m	Mb2 kg-m
1--5	1 565	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-266	266	<b>1 299</b>	<b>1 299</b>
2--6	1 033	1 409	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	188	-188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
6--12	1 409	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-188	188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
8--13	1 409	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-188	188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
9--14	1 033	1 409	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	188	-188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
10--15	1 565	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-266	266	<b>1 299</b>	<b>1 299</b>
11--16	1 033	1 565	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	266	-266	<b>1 299</b>	<b>1 299</b>
13--19	1 033	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	0	0	<b>1 033</b>	<b>1 033</b>
14--20	1 409	1 033	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-188	188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
15--21	1 033	1 565	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	266	-266	<b>1 299</b>	<b>1 299</b>
5--6	1 909	1 409	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-250	250	<b>1 659</b>	<b>1 659</b>
6--7	1 409	1 909	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	250	-250	<b>1 659</b>	<b>1 659</b>
7--8	1 033	1 409	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	188	-188	<b>1 221</b>	<b>1 221</b>
8--9	1 409	1 909	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	250	-250	<b>1 659</b>	<b>1 659</b>
13--14	1 909	1 409	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-250	250	<b>1 659</b>	<b>1 659</b>
14--15	1 409	1 909	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	250	-250	<b>1 659</b>	<b>1 659</b>
17--18	1 909	0	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	-955	955	<b>955</b>	<b>955</b>
18--19	0	1 909	6	6	0,17	0,17	0,50	0,50	955	-955	<b>955</b>	<b>955</b>

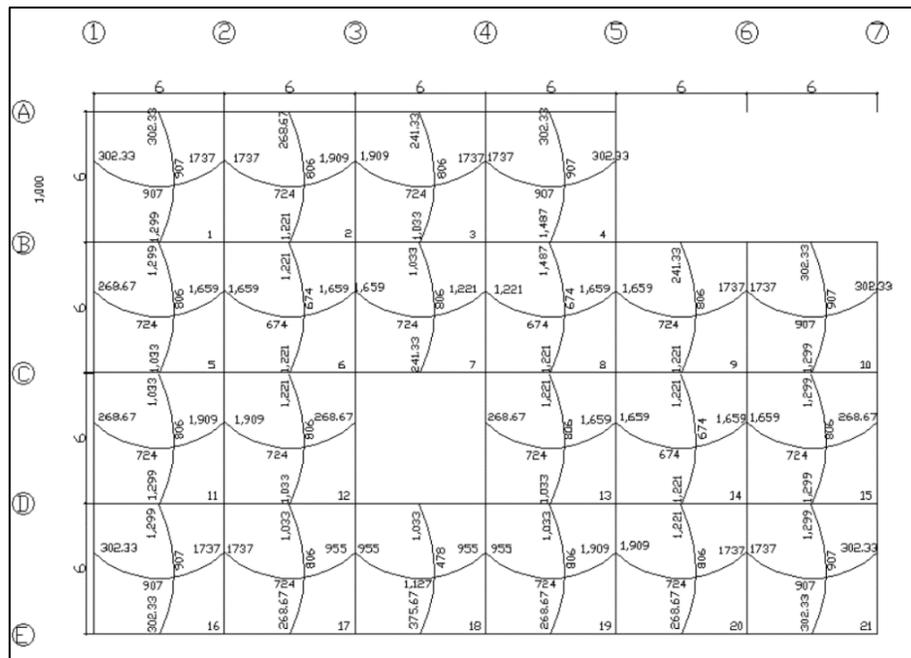
Fuente: elaboración propia.

Tabla XXXV. **Momentos balanceados por promedio**

MOMENTO BALANCEADOS PROMEDIO			
LOSAS	M1	M2	MB
	kg-m	kg-m	kg-m
1--2	1 565	1 909	<b>1 737</b>
2--3	1 909	1 909	<b>1 909</b>
3--4	1 909	1 565	<b>1 737</b>
9--10	1 909	1 565	<b>1 737</b>
11--12	1 909	1 909	<b>1 909</b>
16--17	1 565	1 909	<b>1 737</b>
19--20	1 909	1 909	<b>1 909</b>
20--21	1 909	1 565	<b>1 737</b>
3--7	1 033	1 033	<b>1 033</b>
4--8	1 565	1 409	<b>1 487</b>
5--11	1 033	1 033	<b>1 033</b>
12--17	1 033	1 033	<b>1 033</b>

Fuente: elaboración propia.

Figura 26. **Planta de momentos balanceados en losas, segundo nivel**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

La distribución de acero se basa en cubrir las cuantías requeridas. Según los cálculos realizados, para el momento negativo en el nodo se establece que se utilizará tensión núm. 4. Por lo tanto se deben aplicar bastones para cumplir con el armado estándar.

Se propone colocar bastón núm. 5, ya que esta combinación de diámetros permite aplicar la cuantía requerida a una separación igual a la del acero en el momento positivo. Además, se consideró que el área de acero que la tensión aporta ya es la mitad de la requerida en el momento positivo al centro de la losa, lo que se complementa con el área del acero del riel.

El cálculo de la distribución de acero para las losas del segundo nivel es el mismo que se realizó para el primer nivel.

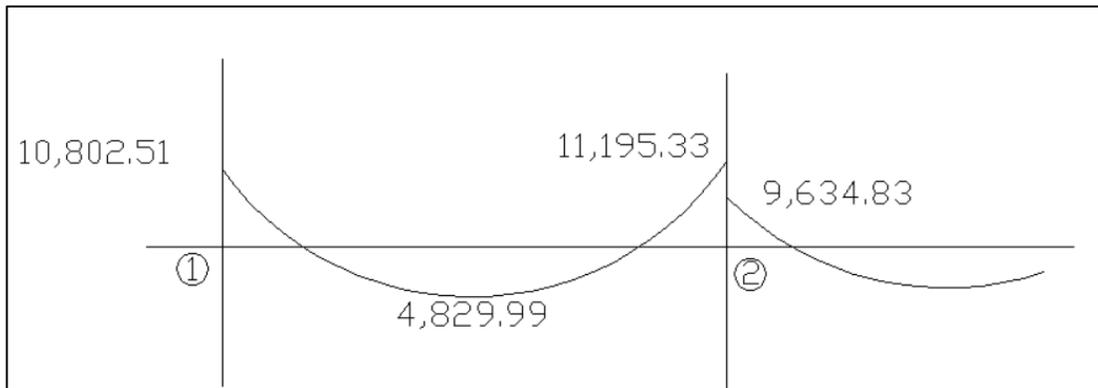
Por lo anterior, el armado de las losas del segundo nivel quedará de la siguiente manera: tensiones y rieles con varillas núm. 4 @ 0,20 m. más bastones núm.5. @ 0,20 m. Todo el armado en ambos sentidos, intercalados a cada 10 cm.

#### **2.2.5.5. Diseño de vigas**

Para el diseño de vigas se procede a calcular los valores de ambos niveles.

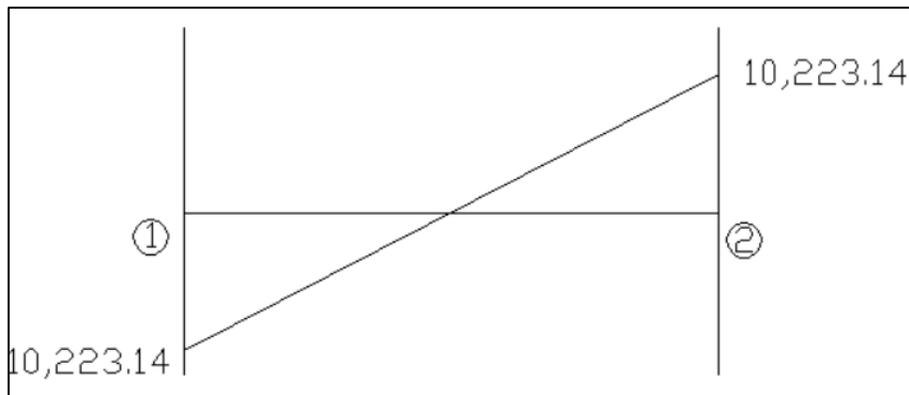
Nivel 2

Figura 27. **Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo A-B (kg-m)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 28. **Diagrama de corte tramo eje 1-2, nodo A-B (kg)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Sección de la viga: 0,30 mx0,50 m

Longitud de viga: 6,00m

Diseño del acero de refuerzo: se calcula con el siguiente procedimiento:

- Cálculo de límites para el acero

Peralte efectivo “d”

$$d = t - rec - \frac{\emptyset}{2} = 0,46 \text{ m}$$

- Cálculo del acero mínimo

$$A_{s_{min}} = 14,1 * \frac{b * d}{f_y}$$

$$A_{s_{min}} = 14,1 * \frac{30 \text{ cm} * 46 \text{ cm}}{2810} = 4,45 \text{ cm}^2$$

$$A_{s_{min}} = 0,8 * \frac{\sqrt{f'c} * b * d}{f_y}$$

$$A_{s_{min}} = 0,8 * \frac{\sqrt{210} * 30 * 46}{2810} = 5,69 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del acero máximo

$$A_{s_{max}} = 0,5(\rho_{bal}) * bd$$

$$A_{s_{max}} = 0,5 * 0,0371 * 30 \text{ cm} * 46 \text{ cm} = 25,60 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del área de acero para el momento crítico negativo en la cara del nodo.

Momento Negativo  $M_u = 1\,119\,533 \text{ kg-cm}$

$$\left[ \frac{\varphi * f_y^2}{1,7 * f'c * b} \right] * A_s^2 - [d * \varphi * f_y] * A_s + M_u = 0$$

$$663,54 * A_s^2 - [116\,334] * A_s + 1\,119\,533 \text{ kg} - \text{cm} = 0$$

$$A_{sreq(-)} = 10,22 \text{ cm}^2$$

Equivalente a 2 núm. 6 corridos + 2 núm. 6 en bastón

- Acero por momento positivo en el la cara del nodo.
- $A_{s(+)} = 0,5 * A_{sreq(-)} = 5,11 \text{ cm}^2$
- Equivalente a 2 núm. 6 corridos
- Revisión

$$A_{smin} < A_s < A_{smáx}$$

- Cálculo del área de acero para el momento crítico positivo al centro.

Momento Positivo  $M_u = 482\,999 \text{ kg-cm}$

$$\left[ \frac{\varphi * f_y^2}{1,7 * f'c * b} \right] * A_s^2 - [d * \varphi * f_y] * A_s + M_u = 0$$

$$663,54 * A_s^2 - [116\,334] * A_s + 482\,999 \text{ kg} - \text{cm} = 0$$

$$A_{sreq} = 4,25 \text{ cm}^2 < A_{smin} : \text{usar } A_{smin}$$

Equivalente a 2 núm. 6 corridos

- Acero por momento negativo al centro

Usar el mayor de:

$$A_{s_{min}}: 4,45 \text{ cm}^2 \quad \text{ok}$$
$$0,25A_{s_{mayor}} = 0,25 * 10,22 = 2,56 \text{ cm}^2$$

- Equivalente a 2 núm. 6 corridos
- Refuerzo por corte

Acero transversal (estribos): también llamado refuerzo en el alma, se coloca en forma de estribos, espaciados a intervalos variables a lo largo del eje de la viga.

- Esfuerzo de corte que resiste el concreto ( $V_{cu}$ ):

$$V_{cu} = \phi * 0,53\sqrt{f'c} * (b * d), \text{ donde } \phi = 0,85 \text{ para corte}$$

$$V_{cu} = 0,85 * 0,53\sqrt{210} * (30 * 46) = 9\,009,14 \text{ kg}$$

- Corte actuante, según el diagrama de corte última, viga tramo 1-2.

$$V_a = 10\,223,14 \text{ kg}$$

- Chequeo:

$$\frac{1}{2}V_{cu} < V_a:$$

Debido a que  $V_a$  es mayor que  $V_{cu}$  se debe usar refuerzo por confinamiento a una distancia mínima de  $2h$ ; donde  $h$  es la altura total del elemento, conforme al Código ACI 318S-11 en su capítulo 21.5.3.1. Además de verificarse que la longitud crítica por cortante es menor a  $2h$ , y se logra a través de la siguiente ecuación:

$$L_{conf} = \frac{L}{2} * \left(1 - \frac{V_{cu}}{V_a}\right); \llbracket m \rrbracket$$

$$L_{conf} = \frac{6,00}{2} * \left(1 - \frac{9\ 009,14}{10\ 233,14}\right) = 0,36\ m$$

$$L_{conf} < 2h \quad \text{Ok, confinar } 2\ h$$

- Refuerzo por corte en confinamiento

$$V_s = \frac{V_a - V_{cu}}{\phi} = \frac{10\ 233,14 - 9\ 009,14}{0,85} = 1\ 440$$

$$S = \frac{A_v f_y d}{V_s} = \frac{2 * 0,71 * 2\ 810 * 46}{1\ 440} = 127,5\ cm$$

$$S < \frac{d}{4}, 15\ cm, 6d_v. \quad \text{No Chequea.}$$

$$\text{Usar } \frac{d}{4} = 11,5\ cm$$

Equivalente: Var. núm. 3 @ 10cm

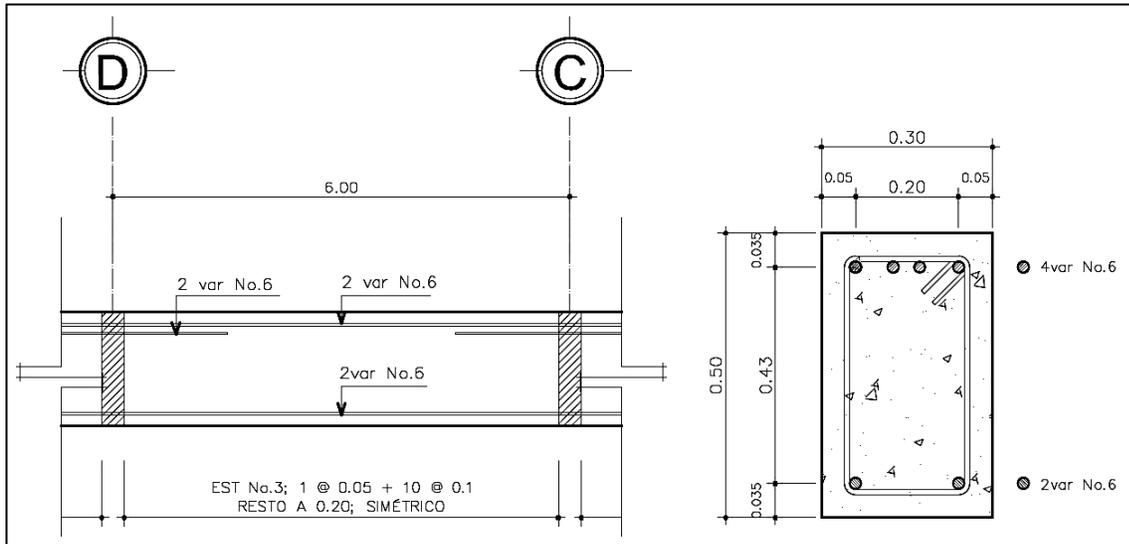
- Separación máxima para proveer  $A_v$  mínima

$$S = \frac{A_v f_y}{0,2\sqrt{f_{rc}} * b} = \frac{2 * 0,71 * 2\ 810}{0,2 * \sqrt{210} * 30} = 45\ cm$$

$$S < \frac{d}{2} = \text{no chequea, distancia máxima} = \frac{d}{2}$$

Equivalente a: estribo núm.3 @ 0,20 m.

Figura 29. Armado de viga para segundo nivel



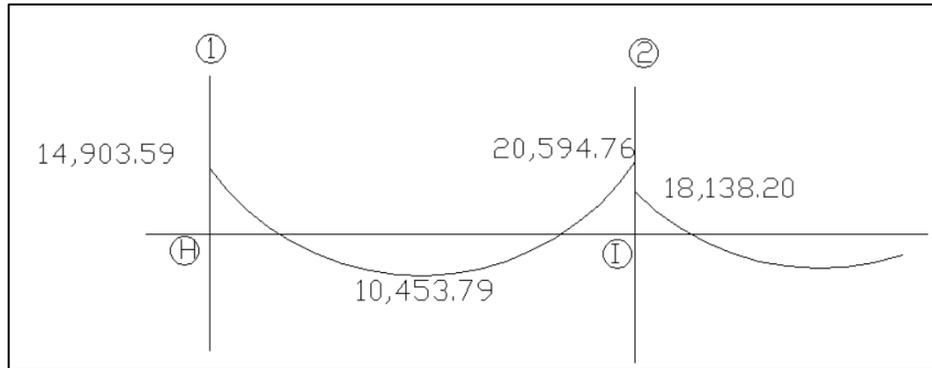
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Nivel 1

Los cálculos para el primer nivel se realizaron de la misma manera que en las del segundo nivel conforme a los códigos vigentes de diseño, para lo cual se muestran únicamente los resultados.

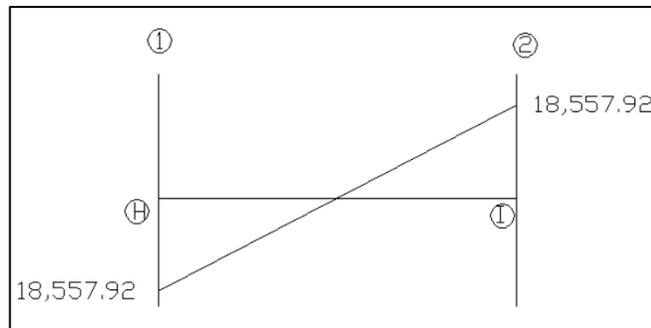
Además, se realizaron las revisiones por flexión, cortante y los con los parámetros de cuantillas mínimas y máximas de acero para un comportamiento dúctil de las vigas.

Figura 30. **Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo H-I (kg-m)**



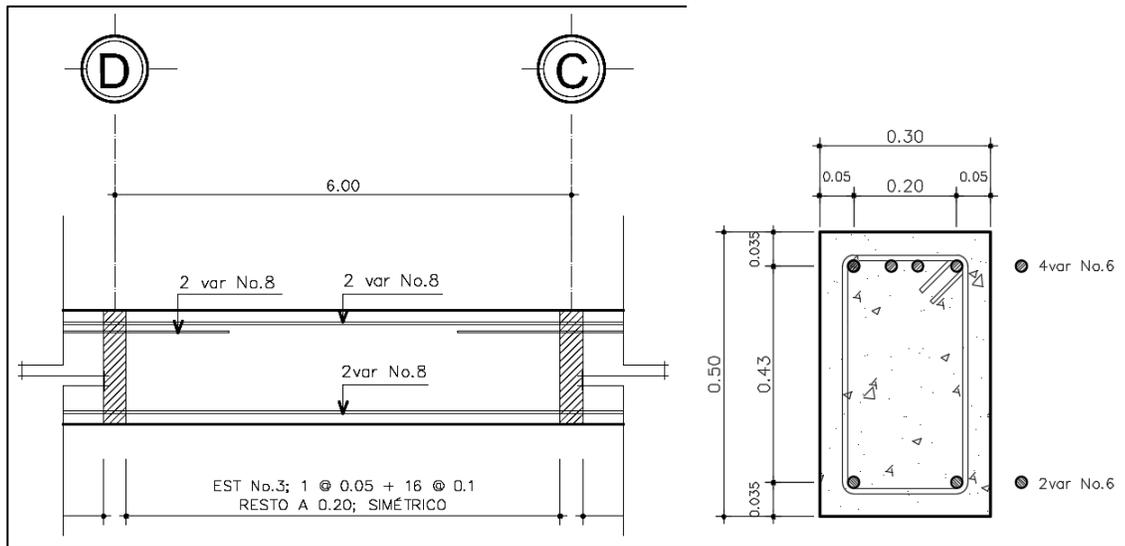
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 31. **Diagrama de corte tramo 1-2 eje 1-2, nodo H-I (kg-m)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 32. Armado de viga para primer nivel



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.2.5.6. Diseño de columnas

Para el diseño de columnas se utilizó el método del Código ACI 318-11, según el capítulo 21.3.5.

- Datos para diseño

Sección: 0,30x0,30 m

Lu=3,60 m

- Carga axial

Carga última:  $C_u = 1,4 CM + 1,7 CV$

CU nivel 2=1,4(0,12\*2 400)+1,7(200)=743,20 kg/m<sup>2</sup>

$$CU \text{ nivel } 1 = 1,4(0,12 \cdot 2 \cdot 400 + 140) + 1,7(500) = 1 \, 449,20 \text{ kg/m}^2$$

$$CU \text{ total} = CU \text{ nivel } 2 + CU \text{ nivel } 1 = 2 \, 192,4 \text{ kg/m}^2$$

- Factor de carga última

$$F_{cu} = CU / (CM + CV) = 2 \, 192,4 / (1 \, 416) = 1,55$$

- Carga axial

$$P_u = A_{\text{alosas}} \cdot CU + P_{\text{pvigas}} \cdot F_{cu}$$

$$P_u = (36 \text{ m} \cdot 2 \, 192,4) + (0,50 \cdot 0,30) \cdot 2 \, 400 \cdot 12 \cdot 1,55 = 85 \, 615,08 \text{ kg}$$

$$P_u = 85,61508 \text{ Ton}$$

- Esbeltez

Se determinó la clasificación según su esbeltez, para conocer el comportamiento bajo cargas sometidas con los siguientes parámetros:

Columnas cortas ( $E < 22$ ): diseñarlas con los datos originales del diseño estructural.

Columnas intermedias ( $22 > E > 100$ ): diseñarlas magnificando los momentos actuantes.

Columnas largas ( $E > 100$ ); no se recomienda construirlas.

- Sentido X

Inercia:

$$I_{\text{col}} = 0,30 \cdot 0,30^3 / 12 = 0,000675$$

$$I_{vig} = 0,30 \cdot 0,50^3 / 12 = 0,0003125$$

$$K_{col} = 0,000675 / 3,60 = 0,000188$$

$$K_{viga} = 0,0003125 / 6 = 0,000521$$

$$\Psi_a = (2 \cdot 0,000188) / (0,000521) \text{ (extremo superior)}$$

$$\Psi_a = 0,72$$

$$\Psi_b = 0 \text{ (extremo inferior empotrado)}$$

$$\Psi_p = (0,72 + 0) / 2$$

$$\Psi_p = 0,36$$

Cálculo de K (factor de longitud efectiva):

$$K = \frac{(20 - \Psi_p)}{20} \cdot \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p < 2$$

$$K = 0,9 \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p > 2$$

Como  $\Psi_p < 2$ :

$$K = \frac{(20 - 0,36)}{20} \cdot \sqrt{1 + 0,36} = 1,15$$

Esbeltez en columna:

$$E = \frac{K \cdot Lu}{\sigma}, \text{ donde } \sigma = 0,3 \cdot \text{lado}$$

$$\sigma = 0,3 \cdot 0,30 = 0,09$$

$$E = \frac{1,15 \cdot 3,60}{0,09} = 46$$

22 < E < 100; Se clasifica como columna intermedia

22 < 46 < 100

- Sentido Y

Inercia:

$$I_{col} = 0,30 \cdot 0,30^3 / 12 = 0,000675$$

$$I_{vig} = 0,30 \cdot 0,50^3 / 12 = 0,0003125$$

$$K_{col} = 0,000675 / 3,60 = 0,000188$$

$$K_{viga} = 0,0003125 / 6 = 0,000521$$

$$\Psi_a = (2 \cdot 0,000188) / (0,000521) \text{ (extremo superior)}$$

$$\Psi_a = 0,72$$

$$\Psi_b = 0,000188 / 0,000521$$

$$\Psi_b = 0,36$$

$$\Psi_p = (0,72 + 0,36) / 2$$

$$\Psi_p = 0,54$$

Cálculo de K (factor de longitud efectiva):

$$K = \frac{(20 - \Psi_p)}{20} \cdot \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p < 2$$

$$K = 0,9 \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p > 2$$

Como  $\Psi_p < 2$ :

$$K = \frac{(20 - 0,54)}{20} \cdot \sqrt{1 + 0,54} = 1,20$$

Esbeltez en columna:

$$E = \frac{K*Lu}{\sigma}, \text{ donde } \sigma = 0,3 * \text{lado}$$

$$\sigma = 0,3 * 0,30 = 0,09$$

$$E = \frac{1,20 * 3,60}{0,09} = 48$$

22 < E < 100; se clasifica como columna intermedia

22 < 48 < 100

Magnificación de momentos:

Factor de flujo plástico del concreto:

$$\beta_d = \frac{CMU}{C_u} = \frac{1,4(288 + 428)}{2\ 192,4} = 0,46$$

Cálculo del total del material:

$$E_c = 15\ 100 \sqrt{210}$$

$$E_c = 218\ 819,79$$

$$EI = \frac{E_c * I_g}{2,5(1 + \beta_d)} = \frac{218\ 819,79 * \left(\frac{1}{12}\right) * 30^4}{2,5(1 + 0,46)} = 4\ 054\ 398\ 910 \text{ kg-cm}^2$$

$$EI = 405,44 \text{ ton} - m^2$$

Cálculo de la carga crítica de pandeo de Euler:

$$P_{crx} = \frac{\pi^2 * EI}{(kLu)^2} = \frac{\pi^2 * 405,44}{(1,15 * 3,60)^2} = 235,43 \text{ ton}$$

$$P_{cry} = \frac{\pi^2 * EI}{(kLu)^2} = \frac{\pi^2 * 405,44}{(1,20 * 3,60)^2} = 211,78 \text{ ton}$$

$\delta > 1$  y  $\phi = 0,70$  si se usan estribos

$$\delta_x = \frac{1}{1 - \frac{P_u}{\phi P_{crx}}} = \frac{1}{1 - \frac{85,62 \text{ ton}}{0,7 * 235,43 \text{ ton}}} = 2,08$$

$$\delta_y = \frac{1}{1 - \frac{P_u}{\phi P_{cry}}} = \frac{1}{1 - \frac{85,62 \text{ ton}}{0,7 * 211,78 \text{ ton}}} = 2,37$$

Momento de diseño sentido X y Y:

$$M_{dx} = \delta * M_{ux} = 2,08 * 1665,16 \text{ kg-m} = 3465,52 \text{ kg-m}$$

$$M_{dy} = \delta * M_{uy} = 2,37 * 1545,47 \text{ kg-m} = 3658,19 \text{ kg-m}$$

- Acero longitudinal, método Bresler:

Límites de acero:

Según ACI, el área de acero en una columna debe estar dentro de los siguientes límites  $1 \% A_g < A_s < 6 \% A_g$ , en zona sísmica.

$$A_{s\text{mín}} = 0,01 (30 * 30) = 9,00 \text{ cm}^2$$

$$A_{s\text{máx}} = 0,06 (30 * 30) = 54,00 \text{ cm}^2$$

Se propone un armado, se aconseja iniciar con un valor cercano a  $A_{smin}$ .

Armado propuesto: 8 #4 = 10,32 cm<sup>2</sup>

Los valores a utilizar en los diagramas son:

Valor de la gráfica  $Y = X = d/h = (30 - 2(2,5))/30 = 0,83$

Valores de la curva:

$$P_{tu} = \frac{A_s \cdot f_y}{0,85 f'_c \cdot A_g} = \frac{10,32 \cdot 2810}{0,85 \cdot 210 \cdot 900} = 0,18$$

Excentricidades:

$$e_x = \frac{M_{dx}}{P_u} = 3465,5 \text{ kg} - \frac{m}{85} 615,08 \text{ kg} = 0,040 \text{ m}$$
$$e_y = \frac{M_{dy}}{P_u} = 3658,19 \text{ kg} - \frac{m}{85} 615,08 \text{ kg} = 0,043 \text{ m}$$

Al conocer las excentricidades se calcula el valor de las diagonales

$$e_x/h_x = 0,040/0,30 = 0,13$$

$$e_y/h_y = 0,043/0,30 = 0,14$$

De los programas de interacción se obtuvieron los siguientes valores:

$$K_x = 0,74$$

$$K_y = 0,74$$

Carga resistente de la columna a una excentricidad ex:

$$P'_{ux} = K_x * f'_c * b * h = (0,74)(210)(30 * 30) = 139\ 860\ kg$$

Carga resistente de la columna a una excentricidad ey:

$$P'_{uy} = K_y * f'_c * b * h = (0,74)(210)(30 * 30) = 139\ 860\ kg$$

Carga axial resistente de la columna:

$$P'_o = \phi(0,85 * f'_c(A_g - A_s) + A_s * F_y)$$
$$P'_o = 0,70 (0,85 * 210((30 * 30) - 10,32) + 10,32 * 2\ 810)$$
$$P'_o = 131\ 170,23\ kg.$$

Carga resistente de la columna:

$$P'_u = \frac{1}{\frac{1}{P'_{ux}} + \frac{1}{P'_{uy}} - \frac{1}{P'_o}} = \frac{1}{\frac{1}{139\ 860} + \frac{1}{139\ 860} - \frac{1}{131\ 170,23}} = 149\ 782,82\ kg$$

Para que el armado sea adecuado debe cumplir con la siguiente condición:

$$P'_u > P_u / 0,7$$
$$149\ 782,82 > 85\ 615,08 / 0,70$$
$$149\ 782,82\ kg > 122\ 307,26\ kg$$

- Acero transversal (estribos)

Si  $V_r > V_u$  se colocan estribos a  $S = d / 2$

Si  $V_r < V_u$  se diseñan los estribos por corte

Se calcula el corte resistente:

$$V_r = 0,85 * 0,53 * \sqrt{f'c} * b * d =$$
$$V_r = 0,85 * 0,53 * \sqrt{210} * 30 * 27,5 = 5\,385,90 \text{ Kg.}$$

No es necesario diseñar los estribos a corte, por lo tanto:

$$S = d/2$$
$$S = 27,5/2 = 13,75$$

Se considera 13 cm de separación para facilidad de armado en zona no confinada.

Refuerzo por confinamiento:

La longitud de confinamiento se escoge entre la mayor de las siguientes opciones.

- $L_u / 6 = 3,60 / 6 = 0,6 \text{ m}$
- Lado mayor de la columna = 0,30 m
- 45 cm
- 16 veces el  $\varnothing$  varilla longitudinal = 0,2 m
- 48 veces el  $\varnothing$  varilla transversal = 0,45 m

Se propone una longitud de confinamiento de 60 cm en ambos extremos.

Cálculo de la relación volumétrica:

$$\rho_s = 0,45((A_g / A_{ch}) - 1)(0,85 * f'_c / F_y)$$

$$\rho_s = 0,45((30^2 / 25^2) - 1)(0,85 * 210 / 2810) = 0,012$$

Es necesario chequear que  $\rho_s > 0,12 f'_c / f_y$

$$\rho_s > 0,12 * 210 / 2810 = 0,008$$

$$0,012 > 0,008; \text{ chequea}$$

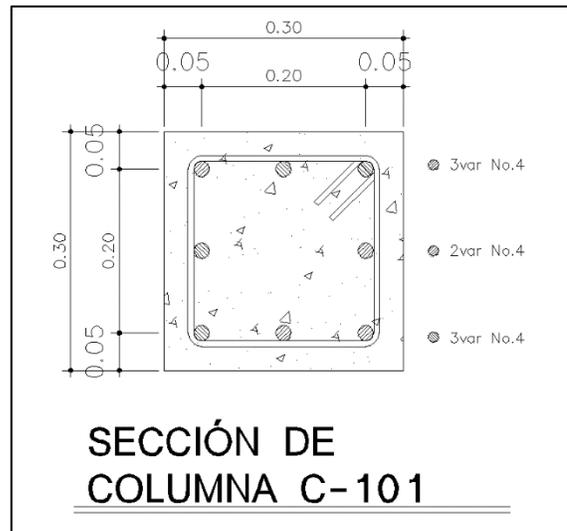
Calculando el espaciamiento en función de la cuantía volumétrica, utilizando varillas núm. 3:

$$S = \frac{4A_v}{\rho_s * L_n} = \frac{4 * 0,71}{0,012 * 25} = 9 \text{ cm}$$

Colocar estribos a cada 9 cm en zona confinada

Este procedimiento se aplicó a las columnas del segundo nivel, dando como resultado para columnas de ambos niveles un refuerzo longitudinal de 8 #4 y un refuerzo transversal #3 @ 9 cm en la zona de confinamiento de 60 cm y @ 13cm en el resto.

Figura 33. Armado general de la columna



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.2.5.7. Diseño de cimentación

Datos:

$M_x = 1,54 \text{ 0,77 ton-m}$

$M_y = 1,82 \text{ 0,83 ton-m}$

$P_u = 85,62 \text{ ton}$

$V_s = 38,65 \text{ ton/m}^2$

$\rho_{\text{suelo}} = 0,95 \text{ ton/m}^3$

Desplante = 2 m

$F_{cu} = 1,55$

$\gamma_{\text{concreto}} = 2,40 \text{ ton/m}^3$

$f'_c = 210 \text{ kg/cm}^2$

$f_y = 2810 \text{ kg/cm}^2$

Cargas de trabajo:

Ecuación del valor soporte del suelo:

$$V_s = \frac{q_o}{3}$$
$$V_s = \frac{115,95 \text{ ton/m}^2}{3}$$

Por lo tanto el valor soporte del suelo a utilizar será:  $V_s = 38,65 \text{ ton/m}^2$

$$P't = \frac{P_u}{F_{cu}} = \frac{85,62}{1,55} = 55,24 \text{ ton}$$

$$M't_x = \frac{M_x}{F_{cu}} = \frac{1,54}{1,55} = 0,99 \text{ ton-m}$$

$$M't_y = \frac{M_y}{F_{cu}} = \frac{1,82}{1,55} = 1,17 \text{ ton-m}$$

Predimensionamiento del área de la zapata:

$$A_z = \frac{1,5P't}{V_s} = \frac{1,5 \cdot 55,24}{38,65} = 2,15 \text{ m}^2$$

Debido a las características del suelo, se propone una zapata de 2x2 m, para un área de zapata de 4m<sup>2</sup>, se procede a chequear este valor.

Revisión de presión sobre el suelo:

La zapata transmite verticalmente al suelo las cargas aplicadas a ella por medio de la superficie en contacto con este, ejerce una presión cuyo valor se define por la fórmula:

$$q = \frac{P_{cg}}{Az} \pm \frac{M_{tx}}{S_x} + \frac{M_{ty}}{S_y}, \text{ donde } S = \frac{bh^2}{6}$$

$$P = P' + P_{suelo} + P_{cimiento}$$

$$P = 55,24 + (4,00 \cdot 2 \cdot 0,95) + (4,00 \cdot 0,30 \cdot 2,40) = 65,72 \text{ ton}$$

$$S_x = S_y = \frac{2 \cdot 2^2}{6} = 1,33$$

$$q_{\max} = \frac{65,72}{4} + \frac{0,99}{1,33} + \frac{1,17}{1,33} = 18,05 \text{ ton/m}^2$$

$$q_{\min} = \frac{65,72}{4} - \frac{0,99}{1,33} - \frac{1,17}{1,33} = 14,80 \text{ ton/m}^2$$

$q_{\max} = 18,05 \text{ ton/m}^2$  cumple, no excede el  $V_s$

Para efectos de diseño se determina una presión constante; aplicando un criterio conservador, se realiza el diseño con la presión máxima, afectada por el factor de carga última.

$$q_u = F_{cu} \cdot q_{\max} = 1,55 \cdot 18,05 = 27,98 \text{ ton/m}^2$$

Espesor de zapata:

Se determina el espesor de la zapata teniendo en cuenta que esta debe resistir el corte simple o corte flexionante, y el corte punzonante causado por la columna y las cargas actuantes. Según el Código ACI 318-05, el recubrimiento del refuerzo no debe ser menor de 0,075 m, y que el peralte efectivo tiene que ser mayor de 0,15 m mas el recubrimiento y el diámetro de la varilla a utilizar.

Peralte efectivo

$$d = t - \text{rec.} - \varnothing\text{var}/2, \text{ con un } t \text{ asumido} = 40 \text{ cm}$$

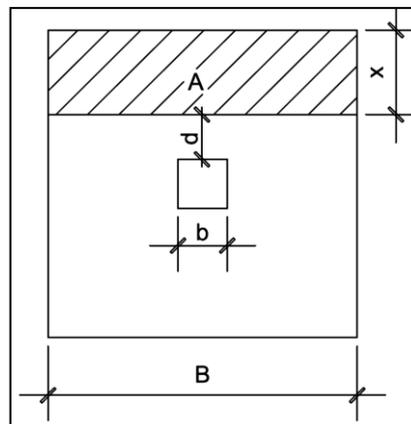
$$d = 40 - 7,5 - 1,59/2$$

$$d = 37,705 \text{ cm}$$

Corte simple:

La falla de las zapatas por esfuerzo cortante, ocurre a una distancia igual a  $d$  (peralte efectivo) del borde de la columna, por tal razón se debe comparar en ese límite si el corte resistente es mayor que el actuante.

Figura 34. **Corte simple en zapata**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

$$x = B/2 - b/2 - d$$

$$x = 2,00/2 - 0,30/2 - 0,3770 = 0,473 \text{ m}$$

Corte actuante:

$$V_{act} = \text{Área} \cdot q_u = 2,00 \text{ m} \cdot 0,473 \text{ m} \cdot 27,98 \text{ ton/m}^2 = 26,47 \text{ ton.}$$

Corte resistente:

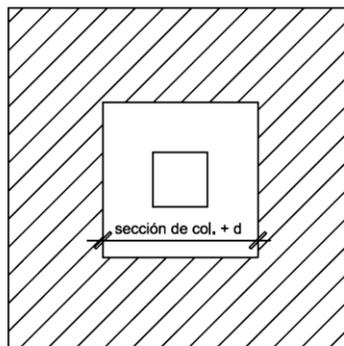
$$\begin{aligned} V_{res} &= 0,53 \cdot \phi \cdot b \cdot d \cdot \sqrt{f'c} = 0,53 \cdot 0,85 \cdot 37,70 \cdot 150 \cdot \sqrt{210} \\ &= 36\,917,91 \text{ kg} \approx 36,92 \text{ ton} \end{aligned}$$

$V_{res} > V_{act}$ , el espesor resiste el corte simple.

Corte punzonante:

La columna tiende a punzonar la zapata, debido a los esfuerzos de corte producidos en el perímetro de la columna; el límite donde ocurre la falla está a una distancia  $d/2$ , del perímetro de la columna.

Figura 35. **Corte punzonante en zapata**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Corte actuante por punzonamiento:

$$V_{act\ punz} = \text{Área} * q_u$$

$$V_{act\ punz} = [(2,00\ m * 2,00\ m) - ((0,30\ m + 0,3770\ m) * (0,30\ m + 0,3770\ m))] \\ * 27,98\ ton/m^2 = 99,09\ ton$$

$$V_{act\ punz} = 99,09\ ton.$$

Corte resistente a punzonamiento:

$$V_r\ punz = 1,06 * \phi * b_o * d * \sqrt{f'c}$$

$b_o$  = perímetro de sección crítica de punzonamiento

$$b_o = 4(30 + 37,70) = 270,80\ cm$$

$$V_r\ punz = 1,06 * 0,85 * 270,80 * 37,70 * \sqrt{210} = 133\ 298,25\ kg \approx 133,30\ ton$$

$V_{res} > V_{act}$ , el espesor resiste el corte punzonante, las dimensiones son adecuadas, se procede al diseño a flexión.

Diseño del refuerzo por flexión:

La zapata se diseña a flexión. El refuerzo se calcula para cubrir el momento flector ( $M_u$ ) en la zapata, como producto del empuje hacia arriba del suelo. La zapata actúa como una losa en voladizo.

$$M_u = \frac{q_u * L^2}{2}$$

Donde

L=distancia medida del rostro de la columna al final de la zapata.

$$M_u = \frac{27,98 * \left( \frac{2,00}{2} - \frac{0,30}{2} \right)^2}{2} = 10\ 107,78 \text{ kg-m}$$

El área de acero se define por la fórmula:

$$A_s = \frac{0,85f'c}{f_y} \left[ b*d - \sqrt{(b*d)^2 - \frac{M_u*b}{0,003825*f'c}} \right]$$
$$A_s = \frac{0,85*210}{2810} \left[ 100*37,70 - \sqrt{(100*37,70)^2 - \frac{8\ 379,00*100}{0,003825*210}} \right] = 8,96 \text{ cm}^2$$

$$A_{smin} = 14,1 * b * \frac{d}{f_y}$$

$$A_{smin} = 14,1 * 100 * \frac{37,70}{2\ 810} = 18,92 \text{ cm}^2$$

$A_{smin} = 18,92 \text{ cm}^2$ ; como  $A_{smin}$  es mayor que  $A_s$ , se colocará  $A_{smin}$ .

Separación para  $A_{smin}$  con varillas núm. 5

$$18,92 \text{ cm}^2 \rightarrow 100 \text{ cm}$$

$$1,99 \text{ cm}^2 \rightarrow S$$

Aplicando una regla de tres:

$$S = 1,99 * 100 / 18,92 = 10,52 \text{ cm}$$

Por facilidad de armado el espaciamiento será de 10 cm, por lo tanto, colocar varillas núm. 5 @ 10 cm en ambos sentidos de la zapata.

$$\text{As temperatura} = 0,002 * b * t = 0,002 * 100 * 40 = 8 \text{ cm}^2$$

Separación para Asmín con varillas núm. 4

$$8,00 \text{ cm}^2 \rightarrow 100 \text{ cm}$$

$$1,27 \text{ cm}^2 \rightarrow S$$

Aplicando una regla de tres:

$$S = 1,27 * 100 / 8,0 = 15,88 \text{ cm}$$

Colocar varilla núm.4 @ 15 cm en ambos sentidos de la zapata, en cama superior.

Cimiento corrido:

Es el cimiento que se le coloca a los muros, este se calcula como una franja unitaria. Se diseñarán para soportar las cargas superpuestas, dando una distribución adecuada a las mismas, de acuerdo con la resistencia del terreno, debiendo ser continuos para proveer un amarre adecuado entre ellos.

Las dimensiones mínimas para cimientos corridos tradicionales son: viviendas de dos niveles 20 cmX40 cm, es por esto que se indica el diseño del cimiento corrido en los planos de detalles estructurales en anexos.

Las dimensiones del cimiento corrido se dejan según lo recomendado porque el cimiento corrido se utilizará como conector entre zapatas que tendrán puestos los muros y no forman parte del marco estructural.

#### **2.2.5.8. Instalaciones eléctricas**

Las instalaciones eléctricas son esenciales en las edificaciones, se dividen en iluminación y fuerza. La iluminación y fuerza detalla la distribución de lámparas en todo el edificio, así como la distribución de tomacorrientes y conexiones eléctricas. El análisis se realiza de acuerdo a la intensidad, brillo y distribución de luz. En apéndices se adjuntan los planos de iluminación y fuerza para el edificio de pediatría.

#### **2.2.5.9. Instalaciones hidrosanitarias**

Este conjunto de instalaciones funcionan de manera independiente y brindan un servicio diferente entre sí. Instalaciones hidráulicas es el conjunto de tuberías, ramales, válvulas y conexiones que proveerán de agua a los diferentes ambientes de la edificación. Instalaciones sanitarias es el conjunto de tuberías, ramales y conexiones provistos para desalojar las aguas servidas o residuales de la construcción.

Se adjuntan planos detallados de ambas instalaciones en apéndices.

#### **2.2.6. Evaluación de impacto ambiental**

La evaluación de impacto ambiental se realizó con el fin de determinar el proceso que servirá para identificar, prevenir e interpretar los impactos ambientales que producirá la construcción del proyecto cuando sea ejecutado.

La evaluación de impacto ambiental para la construcción del edificio se adjunta en anexos.

### **2.2.7. Planos constructivos**

Para este proyecto se elaboraron los siguientes planos:

- Planta arquitectónica
- Planta de cotas
- Planta de acabados
- Elevaciones y secciones
- Planta de iluminación
- Planta de fuerza
- Planta de agua potable
- Planta de drenaje sanitario
- Planta de drenaje pluvial
- Planta de cimentación
- Planta de losas
- Detalles estructurales

### **2.2.8. Cronograma de actividades**

La siguiente tabla corresponde al cronograma de actividades que definirá la duración del proyecto de diseño y construcción del edificio para pediatría de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social en el municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala.

Tabla XXXVI. Cronograma de actividades, edificio pediatría

CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES												
Proyecto: Edificio de dos niveles para Pediatría en la Unidad de Consulta Externa IGSS, Villa Nueva												
No.	DESCRIPCIÓN	ENERO	FEBRERO	MARZO	ABRIL	MAYO	JUNIO	JULIO	AGOSTO	SEPTIEMBRE	OCTUBRE	
1	TRABAJOS PRELIMINARES	■	■									
2	CIMENTACIÓN		■	■	■							
3	LEVANTADO DE BLOCK			■	■	■						
4	ESTRUCTURAS DE CONCRETO				■	■	■	■				
5	LOSA DE CONCRETO					■	■	■	■			
6	INSTALACIÓN HIDRÁULICA						■	■	■	■		
7	INSTALACIÓN SANITARIA						■	■	■	■		
8	INSTALACIÓN DE AGUA PLUVIAL						■	■	■	■		
9	INSTALACIONES ELÉCTRICAS						■	■	■	■		
10	PUERTAS							■	■	■	■	
11	VENTANERÍA							■	■	■	■	
12	TABLAYESO							■	■	■	■	
13	ARTEFACTOS SANITARIOS							■	■	■	■	
14	PISOS Y AZULEJOS								■	■	■	■
15	CIELO FALSO								■	■	■	■
16	ACABADOS								■	■	■	■
17	OBRA EXTERIOR								■	■	■	■
18	SISTEMAS DE TELEFONIA, SEÑALIZACIÓN Y EXTINTORES											■

Fuente: elaboración propia.

### 2.2.9. Presupuesto del proyecto

La siguiente tabla corresponde a la estimación del presupuesto final del edificio para pediatría.

Tabla XXXVII. Presupuesto del proyecto, edificio pediatría

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>1.0</b>	<b>Trabajos preliminares</b>				0
1.1	Trazado	425.00	M2	3.39448	1442.654
Sub total					1442.654

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>2.0</b>	<b>Cimentación</b>				0
2.1	Cimiento corrido	316.00	ML	198.21459	62635.81
2.2	Zapata tipo 1	33.00	UNIDAD	7486.05075	247039.7
Sub total					309675.5

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>3.0</b>	<b>Estructura principal</b>				0
3.1	Viga tipo V1	54.00	UNIDAD	1881.1264	101580.8
3.2	Viga tipo V2	54.00	UNIDAD	1805.425	97492.95
3.3	Columnas tipo C1	66.00	UNIDAD	1049.535	69269.31
3.4	Losa plana	1,542.00	M2	940.0855	1449612
Sub total					1717955

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>4.0</b>	<b>Levantado de muros</b>				0
4.1	Levantado de block	820.60	M2	203.725	167176.7
4.2	Solera intermedia	228.00	ML	131.979659	30091.36
4.3	Solera de corona	228.00	ML	131.979659	30091.36
Sub total					227359.5

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>5.0</b>	<b>Artefactos sanitarios</b>				0
5.1	Inodoros con fluxometro	11.00	UNIDAD	775.56	8531.16
5.2	Mingitorios	4.00	UNIDAD	667.375	2669.5
5.3	Lavamanos	45.00	UNIDAD	562	25290
Sub total					36490.66

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>6.0</b>	<b>Instalación drenaje sanitario</b>				0
6.2	Tuberías de PVC de 2", 3", 4", 6" +codos+ caja de registro	1.00	GLOBAL	10806.6849	10806.68
Sub total					10806.68

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>7.0</b>	<b>Instalación drenaje pluvial</b>				0
7.1	Tuberías de PVC de 2", 3", +codos+ caja reposadera	1.00	GLOBAL	11596.7021	11596.7
Sub total					11596.7

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>8.0</b>	<b>Instalación eléctrica</b>				0
8.1	Acometida eléctrica monofásica 120/240V	1.00	UNIDAD	569.025	569.025
8.2	Tomacorriente 110V en pared	55.00	UNIDAD	57.605	3168.275
8.3	Tablero	2.00	UNIDAD	449.6	899.2
8.4	Lamparas de tubo (2x4)	103.00	UNIDAD	498.775	51373.83
8.5	Tubería eléctrica de 1 1 / 2	5.00	ROLLO	386.375	1931.875
Sub total					57942.2

Continuación de la tabla XXXVIII.

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>9.0</b>	<b>Acabados</b>				0
9.1	Repello de muros	1,728.00	M2	99.8393	172522.3
9.2	Cernido de muros	1,200.00	M2	102.7898	123347.8
9.3	Piso ceramico de 30x30	1,245.00	M2	202.882	252588.1
9.4	Piso antideslizante en baños	108.00	M2	263.297	28436.08
9.5	Azulejo	180.00	M2	66.597	11987.46
9.6	Pintura	3,456.00	M2	674.4	2330726
9.7	Cielo Falso	1,528.00	M2	175.625	268355
Sub total					3187963

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>10.0</b>	<b>Ventanas y puertas</b>				0
10.01	Ventanas todos los tipos	1.00	GLOBAL	91753.525	91753.53
10.02	Puertas todos los tipos	1.00	GLOBAL	61977.5005	61977.5
Sub total					153731

PRECIO TOTAL EDIFICIO PARA PEDIATRÍA	4,972,584.69
--------------------------------------	--------------

Fuente: elaboración propia.

### 2.3. Diseño de un módulo para rayos “X” de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social

El segundo proyecto que a continuación se presenta trata sobre el diseño de un módulo para rayos “X” de la Unidad de Consulta Externa del IGSS, que brindará una nueva atención a los afiliados que viven en el municipio de Villa Nueva o cercanías.

#### 2.3.1. Estudio topográfico

Un estudio topográfico lo constituyen la planimetría y la altimetría. Es esencial en cualquier proyecto de construcción para determinar la posición de varios puntos en un plano horizontal y vertical.

### **2.3.1.1. Planimetría**

La planimetría es un conjunto de trabajos que trata la medición y representación de una porción de la superficie terrestre sobre una superficie plana. Para el levantamiento se utilizaron los siguientes instrumentos:

- Teodolito
- Estadal
- Cinta métrica
- Plomada
- Brújula

### **2.3.1.2. Altimetría**

La altimetría es parte de la topografía que determina la medición de las alturas de una porción de la superficie terrestre. Para el levantamiento se utilizaron los siguientes instrumentos:

- Teodolito
- Estadal
- Cinta métrica

### **2.3.2. Estudio de suelos**

Para el diseño del módulo para rayos “X” se realizó el estudio de suelo correspondiente, y por estar en el mismo terreno que el proyecto de pediatría.

### 2.3.2.1. Ensayo triaxial

Para la muestra de suelo inalterada que se proporcionó al Centro de Investigaciones de Ingeniería de la Universidad de San Carlos de Guatemala se le realizó el ensayo triaxial, y los datos numéricos que se obtuvieron de la muestra fueron los siguientes:

Tabla XXXVIII. Datos ensayo triaxial

Probeta Núm.	1	2	3
Presión lateral (T/m <sup>2</sup> )	5	10	20
Desviador en rotura q (T/m <sup>2</sup> )	12,45	17,82	28,76
Presión intersticial u(T/m <sup>2</sup> )	X	X	X
Deformación en rotura Er (%)	2	4	5,5
Densidad seca (T/m <sup>3</sup> )	0,95	0,95	0,95
Densidad húmeda (T/m <sup>3</sup> )	1,32	1,32	1,32
Humedad (% H)	37,33	37,33	37,33

Fuente: elaboración propia.

Parámetros de corte

Ángulo de fricción interna = 20,63° Cohesión, Cu = 2,42 ton/m<sup>2</sup>

Fuente: elaboración propia.

### 2.3.3. Diseño de módulo para rayos “X”

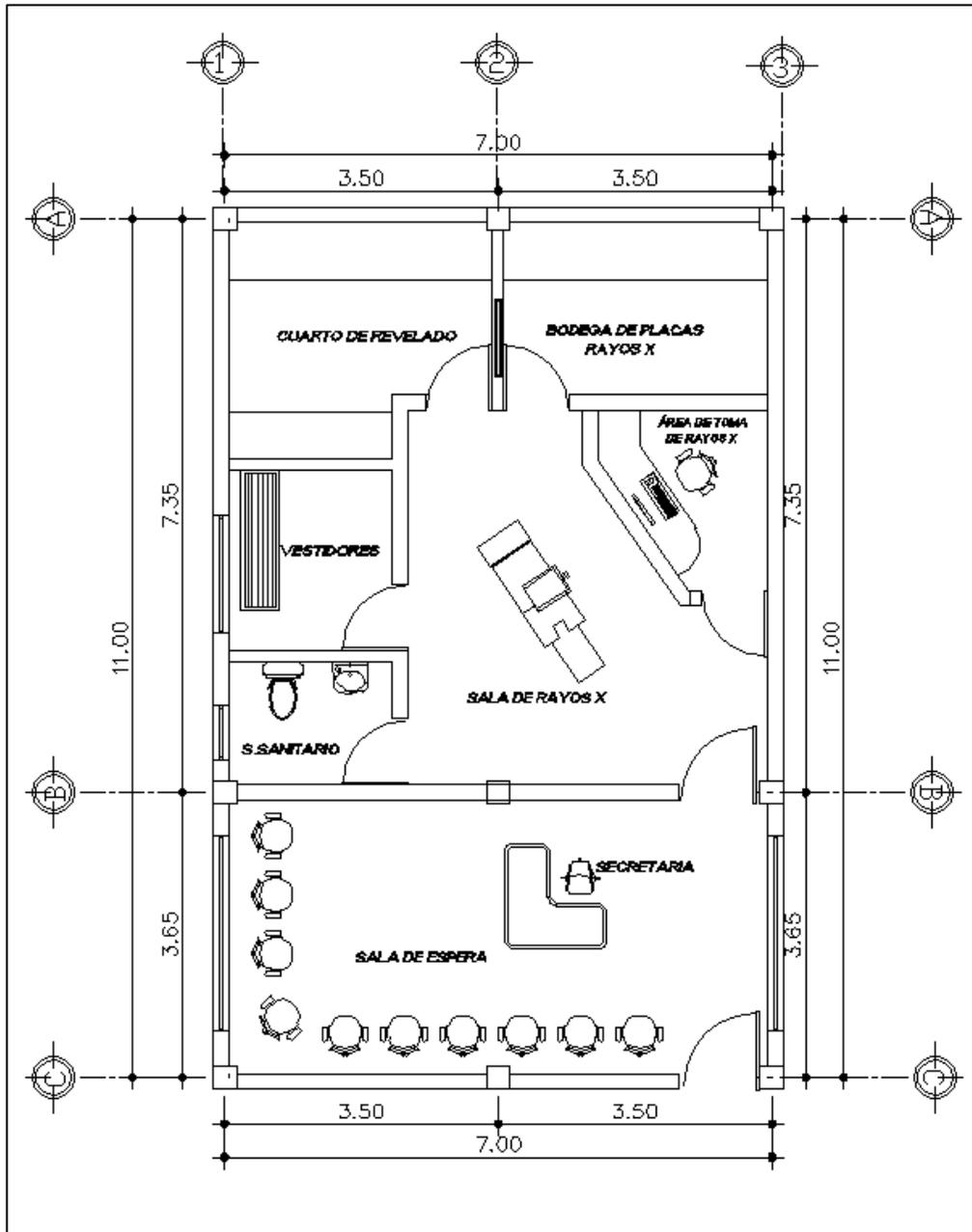
Se presenta el diseño del módulo para rayos “X” que consta de 1 nivel, en donde se realizó la distribución correspondiente de los ambientes.

La estructura tendrá una superficie cubierta de aproximadamente 77 m<sup>2</sup> y se diseñará a base de marcos dúctiles, estableciendo diferentes tipos de materiales de construcción especiales.

#### **2.3.3.1. Diseño arquitectónico**

Para el diseño del módulo para rayos “X” de la Unidad de Consulta Externa del IGSS se obtuvo una lista de los ambientes a distribuir, entre estos: sala de rayos “X”, bodega de placas, cuarto de revelado, sala de espera, servicios varios, entre otros.

Figura 36. Planta típica de módulo para rayos "X"



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.2. Análisis y predimensionamiento

Para poder diseñar se debe analizar diferentes parámetros, se utilizará un concreto con una resistencia de 210 kg/cm<sup>2</sup>, el acero de refuerzo tendrá una resistencia de 2 810 kg/cm<sup>2</sup>, el sistema a utilizar será el de marcos dúctiles.

Con el análisis previo se procede a predimensionar los elementos principales: vigas, las columnas y losas. El predimensionamiento se realiza para obtener el peso muerto que debe resistir la estructura.

- Predimensionamiento vigas

El predimensionamiento de la viga se realiza con el criterio de que a cada metro lineal libre de luz, aumentar ocho centímetros de peralte (8 % de la longitud de la viga) y la base equivale a ½ del peralte. La razón ancho-altura no debe ser menor que 0,30 y el ancho del elemento no debe ser menor que 250 mm y mayor que el ancho del elemento de apoyo según el 21.3.1.3 del ACI318-11.

Longitud de viga=7,35 m

Altura de viga=0,08\*7,35 m=0,59 m, por lo tanto se aproxima a 0,60 m

Dado que la relación ancho-altura no debe ser menor a 0,30 h

$$0,5 \geq 0,30 \text{ (0,50)}$$

$$0,5 \geq 0,15$$

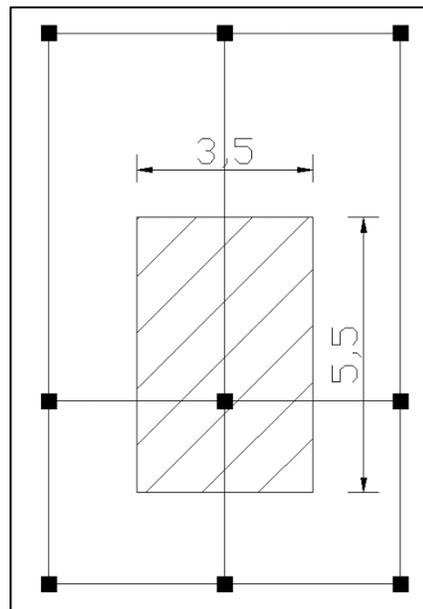
El ancho del elemento no debe ser menor que 250 mm se deja el predimensionamiento de las vigas de la siguiente manera:

Ancho x altura= 0,30 mx0,60 m

- Predimensionamiento de columnas

El método que se utilizará para predimensionar las columnas, se basa en el cálculo de la carga axial aplicada a la columna crítica, y de esta se determina el área bruta de la sección de la columna, por medio de la ecuación (10-2) del código ACI 318-11 capítulo 10 sección 10.3.6.2, al tener este valor, se puede proponer las medidas de la sección, para cumplir con esta área requerida.

Figura 37. **Planta típica de columnas**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD

El área tributaria calculada es de  $19,25 \text{ m}^2$ , se ha de considerar el peso específico del concreto de  $2400 \text{ kg/m}^3$ , además, una carga viva de  $250 \text{ kg/m}^2$ , para efectos de predimensionamiento, por lo tanto:

$$P_u=1,4(2\,400\text{ kg/m}^3*0,12\text{ m}*19,25\text{ m}^2)+1,7(250\text{ kg/m}^2*19,25\text{ m}^2)=15\,942,85\text{ kg}$$

$$P_u = 15\,942,85\text{ kg}$$

Sustituyendo valores en la ecuación de la carga puntual, se obtiene el área gruesa de la columna.

$$P_u = 0,8 (0,85 f'c * (A_g - A_s) + f_y * A_s); \text{ Donde } A_s \text{ es de } 1 \text{ a } 8 \% \text{ de } A_g$$

Considerando  $A_s$  como 1% de  $A_g$ ,  $f'c$  de  $210\text{ kg/cm}^2$  y  $f_y=2\,810\text{ kg/cm}^2$  se obtiene:

$$15\,942,85=0,8 (0,85*210*(A_g-0,01 A_g) +2\,810*0,01*A_g)$$

$$15\,942,85(\text{kg}) =204,82 (\text{kg/cm}^2) A_g$$

Despejando  $A_g$  se obtiene

$A_g=77,84\text{ cm}^2$ , para una sección cuadrada de  $9\text{ cm} \times 9\text{ cm}$ , debido a que la ecuación de la carga axial no considera los efectos de esbeltez, y según el 21.4.1.1 para elementos sometidos a flexión y carga axial pertenecientes a marcos especiales resistentes a momento del ACI318-11, la dimensión menor de la sección transversal medida sobre una línea recta que pasa a través del centroide geométrico no debe ser menor que  $300\text{ mm}$ , por lo que se ha propuesto una sección de  $30 \times 30\text{ cm}$  y obtener un área de  $900\text{ cm}^2$ .

- Predimensionamiento de losa

Se utilizó el criterio del perímetro de losa dividido 180. Porque será una losa tipo maciza que trabajará en 1 y 2 sentidos.

Relación

$m = a / b < 0,5$  losa en un sentido

$m = a / b > 0,5$  losa en dos sentidos

Donde  $a$  = sentido corto de losa y  $b$  = sentido largo de losa

Calculando  $m$  para losa de mayor dimensión, con  $a = 3,5$  m y  $b = 7,35$  m

$m = 3,5 \text{ m} / 7,35 \text{ m} = 0,48 < 0,5$ ; losa trabaja en un sentido

Espesor de losa

$t = \text{perímetro} / 180$  Donde  $t$  = espesor de losa

$$t = \frac{2(7,35 \text{ m} + 3,5 \text{ m})}{180} = 0,12 \text{ m}$$

Se propone un espesor de  $t=0,12$  m

- Predimensionamiento de la cimentación

El método de cálculo se incluye en el dimensionamiento de la cimentación, porque no será utilizado para el cálculo estructural de los marcos.

### **2.3.3.3. Determinación de cargas**

La determinación de cargas es un parámetro importante que se debe calcular para determinar las cargas a la que estará sometida la edificación durante la vida útil. Esta edificación estará sometida a diferentes cargas: cargas

vivas, cargas muertas y de sismo que están integradas en los próximos cálculos.

Tabla XXXIX. **Cuadro para integración de cargas**

Peso de concreto	2 400 kg/m <sup>3</sup>
Peso de mampostería	1 600 kg/m <sup>3</sup>
Peso acabados	90 kg/m <sup>2</sup>

Fuente: elaboración propia.

### 2.3.3.3.1. Carga viva

Las cargas vivas son las producidas por el uso y la ocupación de la edificación, y según las Normas Agies 10, se tomó la carga producida por azotea sin acceso por ser una edificación de un nivel:

Carga viva azotea sin acceso: 100 kg/m<sup>2</sup>

- Analizando el eje Y

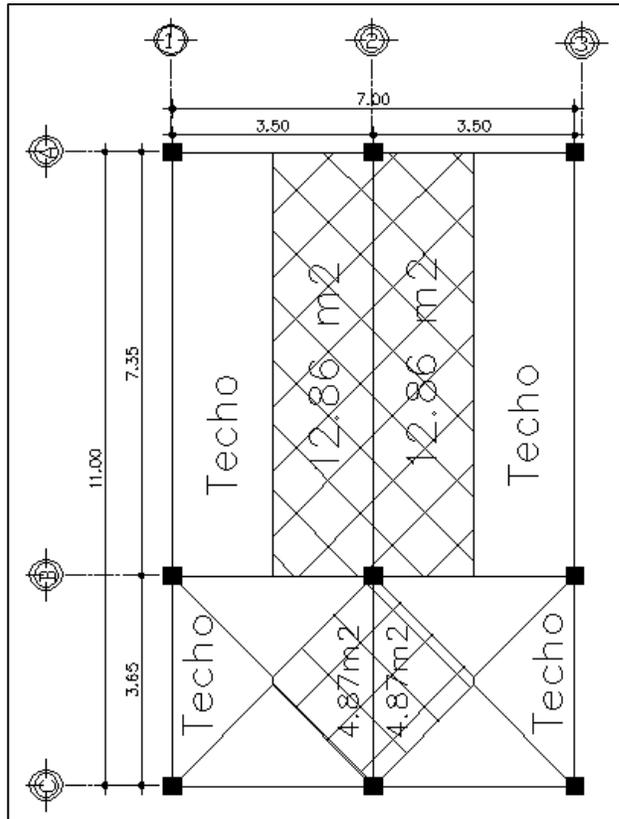
Para la integración y distribución de carga viva se realizó el siguiente cálculo tomando el eje 2 por ser el más crítico:

$$CV = \frac{(\text{área tributaria})(\Sigma \text{carga ocupacional})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(35,46 \text{ m}^2)(100 \text{ kg/m}^2)}{11 \text{ m}} = 322,36 \text{ kg/m}$$

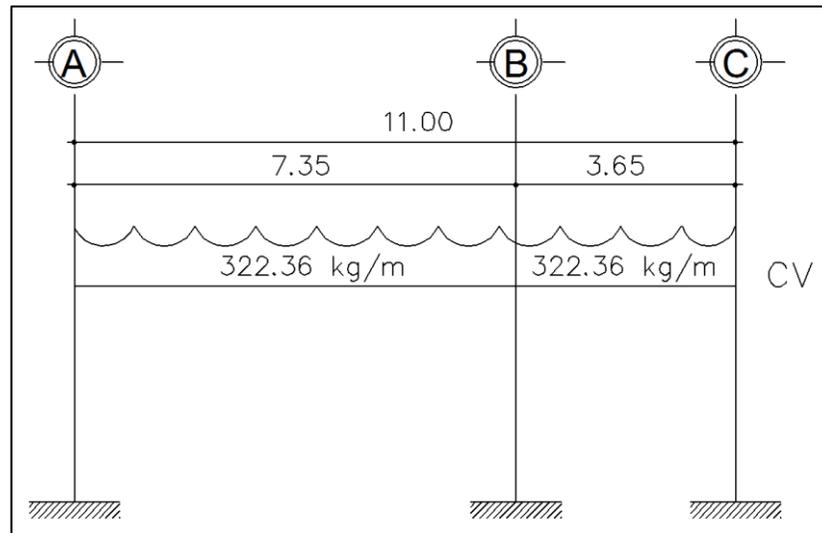
$$CV = 322,36 \text{ kg/m}$$

Figura 38. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional eje 2 (eje Y)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 39. **Distribución de carga viva, eje 2 (eje Y)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Analizando el eje X

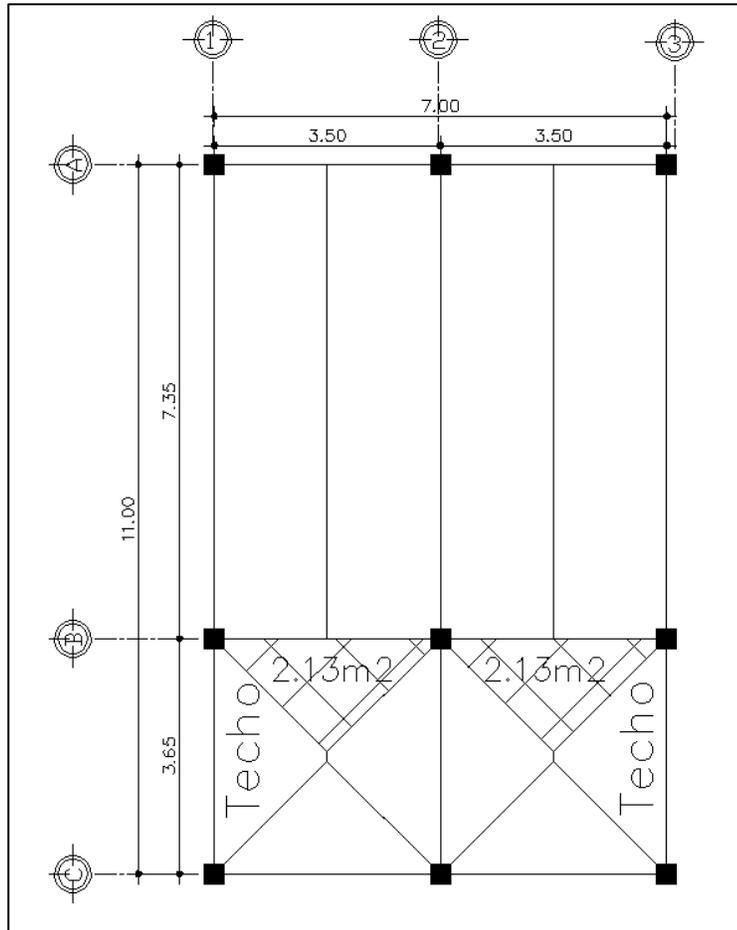
Para la integración y distribución de carga viva se realizó el siguiente cálculo tomando el eje C por ser el más crítico:

$$CV = \frac{(\text{área tributaria})(\Sigma \text{cargas ocupacional})}{\text{longitud de viga}}$$

$$CV = \frac{(4,27 \text{ m}^2)(100 \text{ kg/m}^2)}{7,00 \text{ m}} = 61 \text{ kg/m}$$

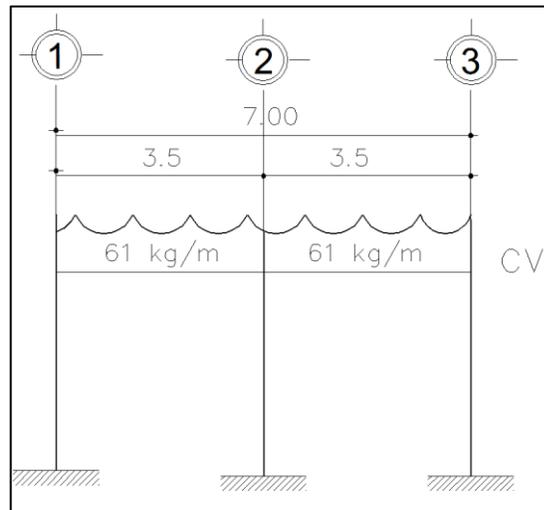
$$CV = 61,00 \text{ kg/m}$$

Figura 40. Diagrama de distribución de áreas tributarias y ubicación de carga ocupacional eje B (eje X)



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 41. **Distribución de carga viva, Eje B**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.3.2. **Carga muerta**

Una carga muerta es una carga vertical aplicada sobre una estructura que incluye el peso de la misma más la de los elementos permanentes. También llamada carga permanente.

Las cargas que se utilizaron son las siguientes:

Tabla XL. **Tipo de carga muerta**

Tipo de carga	Dimensionales
Sobre carga	Instalaciones eléctricas= 20 Kg/m <sup>2</sup>
	Instalaciones sanitarias= 20 Kg/m <sup>2</sup>
	Instalaciones hidráulicas= 20 Kg/m <sup>2</sup>
	Instalaciones médicas= 30 Kg/m <sup>2</sup>
	Total sobre carga = 90 Kg/m <sup>2</sup>
P concreto	2 400 Kg/m <sup>3</sup>
Muros	140 Kg/m <sup>2</sup>

Fuente: elaboración propia.

Para la integración de la carga muerta se realizó el siguiente cálculo tomando el eje B y eje 2 por ser el más crítico:

$$CM = W_{losa} + W_{sobre\ carga} + W_{viga}$$

En donde

$$W_{losa} = \frac{(\text{área tributaria})(t\ losa)(\rho_{concreto})}{\text{longitud de viga}}$$

$$W_{sobre\ carga} = \frac{(\text{área tributaria})(s.c.)}{\text{longitud de viga}}$$

$$W_{viga} = (H_{viga} - H_{losa})(b\ viga)(\rho_{concreto})$$

- Analizando el sentido Y, eje 2

$$W_{losa} = \frac{(35,46 \text{ m}^2)(0,12 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3)}{11 \text{ m}} = 928,41 \text{ kg/m}$$

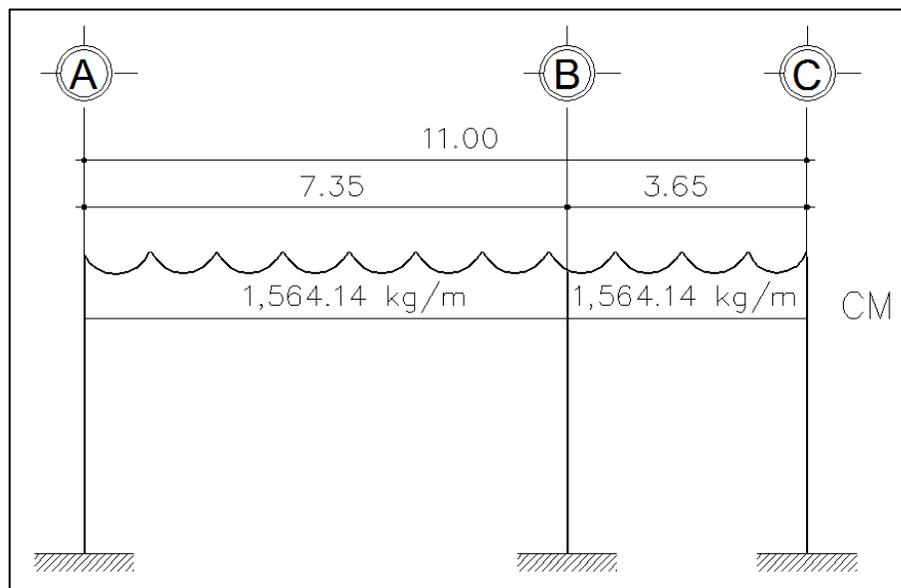
$$W_{sobre \text{ carga}} = \frac{(35,46 \text{ m}^2)(90 \text{ kg/m}^2)}{11 \text{ m}} = 290,13 \text{ kg/m}$$

$$W_{viga} = (0,6 \text{ m} - 0,12 \text{ m})(0,30 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3) = 345,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 928,41 \text{ kg/m} + 290,13 \text{ kg/m} + 345,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 1\,564,14 \text{ kg/m}$$

Figura 42. **Distribución de carga muerta, eje 2**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Analizando el eje X

$$W_{losa} = \frac{(4,27 \text{ m}^2)(0,12 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3)}{7 \text{ m}} = 175,68 \text{ kg/m}$$

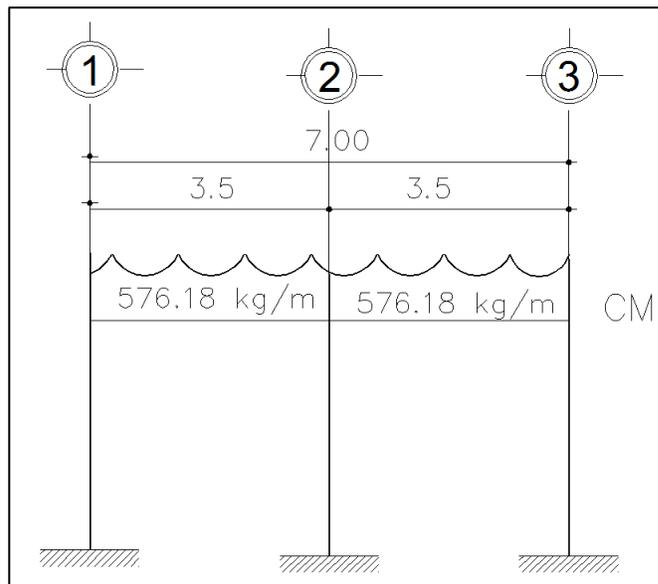
$$W_{sobre \text{ carga}} = \frac{(4,27 \text{ m}^2)(90 \text{ kg/m}^2)}{7 \text{ m}} = 54,9 \text{ kg/m}$$

$$W_{viga} = (0,6 \text{ m} - 0,12 \text{ m})(0,30 \text{ m})(2\,400 \text{ kg/m}^3) = 345,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 175,68 \text{ kg/m} + 54,9 \text{ kg/m} + 345,60 \text{ kg/m}$$

$$CM = 576,18 \text{ kg/m}$$

Figura 43. **Distribución de carga muerta, eje B**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.3. Carga de sismo

Para encontrar las fuerzas sísmicas en el edificio se utiliza el método del Agies y el procedimiento se describe a continuación:

- Cálculo del peso del edificio, utilizando las siguientes ecuaciones:

$$w_{total} = w_{losa} + w_{vigas} + w_{columnas} + w_{s.c.} + w_{muros}$$

Donde

$$w_{losa} = (L_{vx} + columna)(L_{vy} + columna)(\text{espesor losa})(P_{concreto})$$

$$w_{viga} = (\text{área de viga} * L_{vx} * \text{ejes})(\text{área de viga} * L_{vy} * \text{ejes})(P_{concreto})$$

$$w_{columnas} = (\text{área de columnas} * h_{mcol} * \text{cant de columnas} * P_{concreto})$$

$$w_{s.c.} = (L_{vx} + columna)(L_{vy} + columna)(\text{peso sobrecarga})$$

$$w_{muros} = (\text{Metros lineales de muro} * \text{altura media de muros} * \text{peso muros})$$

Cálculos:

$$w_{losas1} = (7 \text{ m} + 0,30 \text{ m})(11 \text{ m} + 0,30 \text{ m})(0,12 \text{ m}) \left( 2\,400 \frac{\text{kg}^3}{\text{m}} \right) = 23\,757,12 \text{ kg}$$

$$w_{viga} = (0,30 \text{ m} * (0,60 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 7 \text{ m} * 3)(0,30 \text{ m} * (0,60 \text{ m} - 0,12 \text{ m}) * 11 * 3) \left( 2\,400 \frac{\text{kg}^3}{\text{m}} \right)$$

$$34\,488,12 = kg$$

$$w_{columnas} = (0,30\,m * 0,30\,m * 1,8\,m * 9 * 2\,400\,kg/m^3) = 3\,499,20\,kg$$

$$w_{s.c.} = (7\,m + 0,30\,m)(11\,m + 0,30\,m) \left(90 \frac{kg^2}{m}\right) = 7\,424,10\,kg$$

$$w_{muros} = (53,62\,m * 1,8\,m * 280 \frac{kg^2}{m}) = 27\,024,48\,kg$$

$$w_{total} = 23\,757,12\,kg + 34\,488,12\,kg + 3\,499,20\,kg + 7\,424,10\,kg \\ + 27\,024,48\,kg$$

$$w_{total} = 96\,193,02\,kg$$

- Peso total del edificio

$$W_{TOTAL} = 117\,517,58\,kg$$

- Corte basal

El corte basal se define como la fuerza lateral total aplicada en la base del edificio. Se expresa como un porcentaje del peso total del edificio.

Según las especificaciones de las Normas de Seguridad Estructural Agies se determinaron las siguientes condiciones:

Tabla XLI. **Condiciones generales, análisis del corte basal**

Municipio: Villa Nueva, Guatemala
Edificación: Importante
Tipo de sismo: Ordinario (10 % de probabilidad de ser excedido en 50 años)
Sistema estructural: E-1
Clase de sitio: C

Fuente: elaboración propia.

- Período de vibración,  $T_a$

$$T_a = Kt(h_m^x)$$

Donde

$T_a$ = período de vibración

$Kt$ = 0,049 para sistemas estructurales E-1

$H_m$ = altura total del edificio

$X$ = 0,75 para sistemas estructurales E-1

$$T_a = 0,049(7,2^{0,75}) = 0,22$$

- Ajuste por clase de sitio e intensidades sísmicas especiales

$$S_{cs} = S_{cr} * F_a * N_a$$

$$S_{1s} = S_{1r} * F_v * N_v$$

Donde

$S_{cs}$ = ordenada espectral del sismo extremo en el sitio de interés para estructuras con período de vibración corto, con un amortiguamiento del 5 % del crítico.

$S1s$  = ordenada espectral correspondiente a períodos de vibración de 1 segundo, con un amortiguamiento del 5 % del crítico.

$Scr$  y  $S1r$  = indicado en la sección 4.4 del Agies.

$Fa$  = coeficiente de sitio para períodos de vibración cortos = 1 (según tabla 4-2, Agies).

$Fv$  = coeficiente de sitio para períodos de vibración largos = 1 (según tabla 4-3, Agies).

$Na$  y  $Nv$  = factores que apliquen por la proximidad de las amenazas especiales = 1 (según sección 4.6, Agies)

$$Scs = 1,62 * 1 * 1 = 1,62$$

$$S1s = 0,6 * 1,3 * 1 = 1,62$$

- Espectro calibrado a nivel de diseño requerido

$$Scd = Kd * Scs$$

$$S1d = Kd * S1s$$

Donde

$Kd = 0,66$  por el factor de escala que determina el nivel de diseño por ser un sismo ordinario con 10 % de probabilidad de ser excedido en 50 años.

$$Scd = 0,66 * 1,62 = 1,07$$

$$S1d = 0,66 * 0,78 = 0,51$$

- Período de transición

$$T_s = \frac{S1s}{Scs}$$

$$T_s = \frac{0.78}{1.62} = 0,48 \text{ seg}$$

- Ordenadas espectrales

$$Sa(T) = Scd \text{ si } T \leq T_s$$

$$Sa(T) = \frac{S1d}{T} \text{ si } T > T_s$$

Donde

T: período de vibración

$$Sa(T) = Scd = 1,07$$

- Coeficiente de sismo al límite de cedencia

$$Cs = \frac{Sa(T)}{R}$$

Donde

R=8 (por ser marcos estructurales)

$$Cs = \frac{1,07}{8} = 0,13$$

- Chequeos de  $C_s$  (coeficiente de sismo al límite de cedencia)

El coeficiente de sismo al límite de cedencia deberá cumplir las siguientes condiciones:

$$C_s > 0,044 S_{cd}$$

$$C_s > 0,5 S_{1r/R}$$

Donde

$$C_s = 0,13$$

$$0,044 * 1,07 = 0,044; C_s > 0,044 S_{cd} \quad \text{Si cumple}$$

$$0,5 \frac{0,6}{8} = 0,04 C_s > 0,5 S_{1r/R} \quad \text{Si cumple}$$

- Corte basal ( $V_b$ )

$$V_b = C_s(P)$$

Donde

$C_s$  = coeficiente de sismo al límite de cedencia

$P$  = peso del edificio

$$V_b = 0,13(117\ 517,58)$$

$$V_b = 15\ 277,29 \text{ kg}$$

Tabla XLII. **Distribución de fuerzas sísmicas**

Nivel	Wl (kg)	Hx(m)	Cvx	Fx(kg)	FX (ton)
1.00	117 517,58	3,60	1	15 277,29	15,28

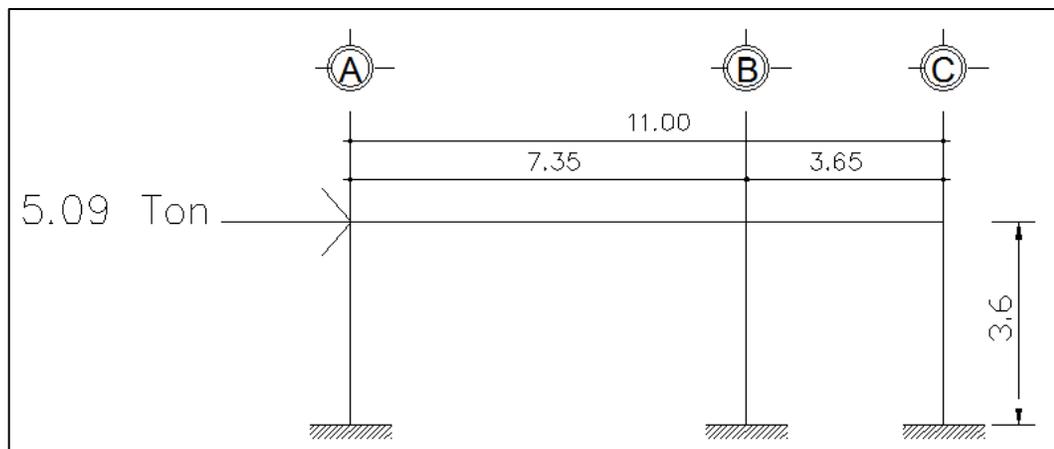
Fuente: elaboración propia.

Tabla XLIII. **Distribución de carga horizontal por ejes**

Nivel	Fx(ton)	eje y (ton)	eje x (ton)
2,00	0,00	0,00	0,00
1,00	15,28	5,09	5,09

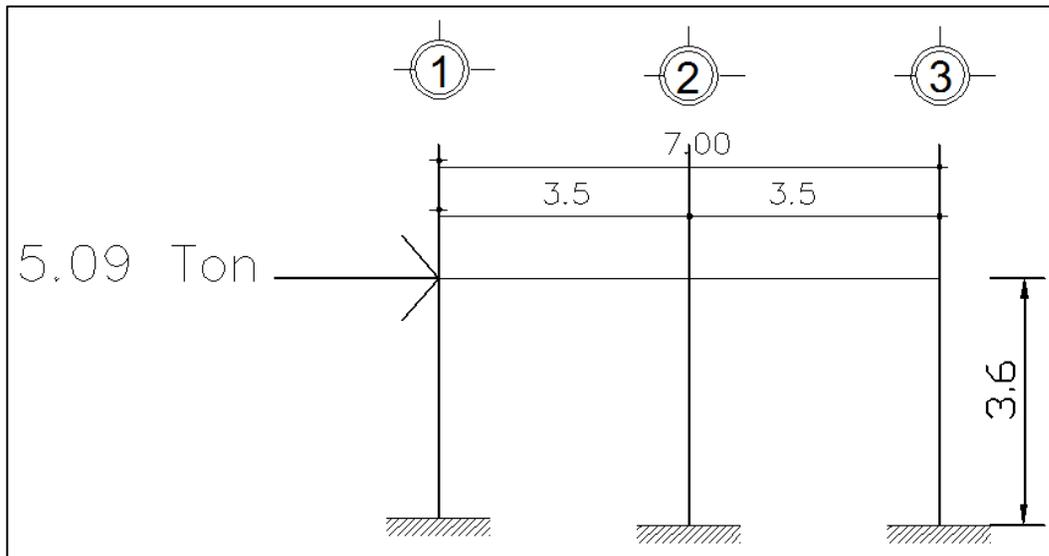
Fuente: elaboración propia.

Figura 44. **Carga horizontal eje 2, eje Y**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 45. **Carga horizontal eje B, eje X**



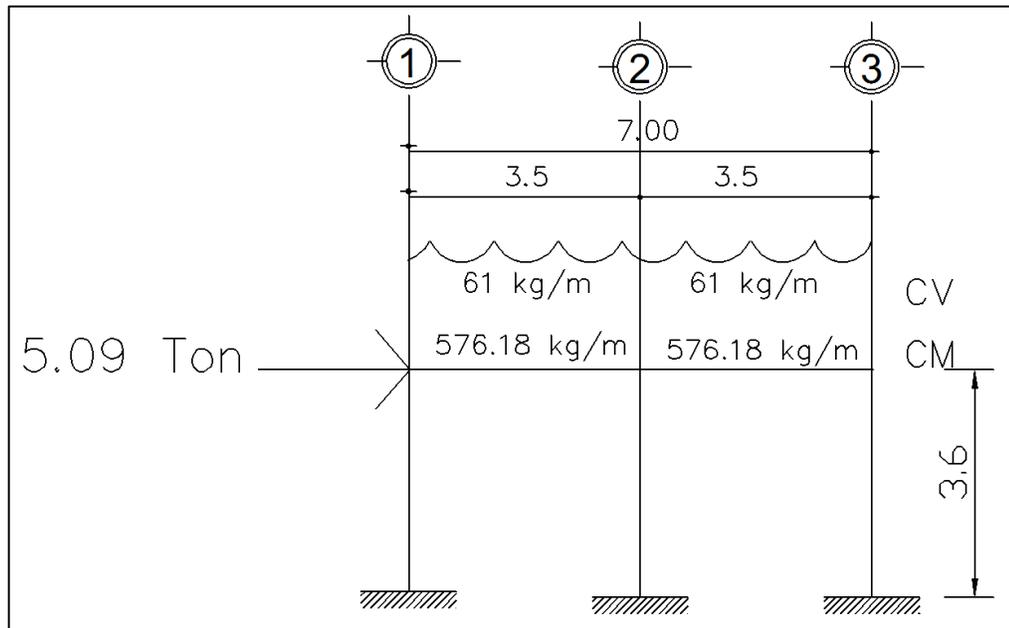
Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- **Análisis estructural**

El análisis estructural se realizó con el método de Kani, para las diferentes cargas actuantes en los ejes 2 y B, por ser críticos.

a) **Eje B**

Figura 46. **Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje B**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Tabla general del método de Kani, eje 2, (eje X)

La tabla general de método de Kani se adjunta en anexos.

Realizando el análisis completo del método de Kani para las diferentes cargas (carga viva, carga muerta y carga de sismo), se obtuvieron los siguientes resultados de los momentos actuantes en cada una de las secciones de los elementos analizados.

Tabla XLIV. **Envolvente de momentos de vigas, eje B**

<b>Viga A-B</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,50</b>	
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M(-)Izq. (kg-m.)</b>	<b>M(+) (kg-m.)</b>	<b>M(-)Der. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	100,70	708,21	1 343,63	1 593,12
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	2 967,92	531,16	2 610,63	2 877,49
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-2 816,88	531,16	-595,19	308,74
0,9 CM + 1CS	2 949,76	407,31	2 368,28	2 191,86
0,9 CM - 1CS	-2 835,04	407,31	-837,54	-376,89
<b>Viga B-C</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,50</b>	
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M(-)Izq. (kg-m.)</b>	<b>M(+) (kg-m.)</b>	<b>M(-)Der. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	1 343,63	722,16	100,70	1 593,12
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	2 610,63	541,62	2 967,93	2 877,49
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-595,19	541,62	-2 816,88	308,74
0,9 CM + 1CS	2 368,28	411,36	2 949,76	2 191,86
0,9 CM - 1CS	-837,54	411,36	-2 835,04	-376,89

Fuente: elaboración propia.

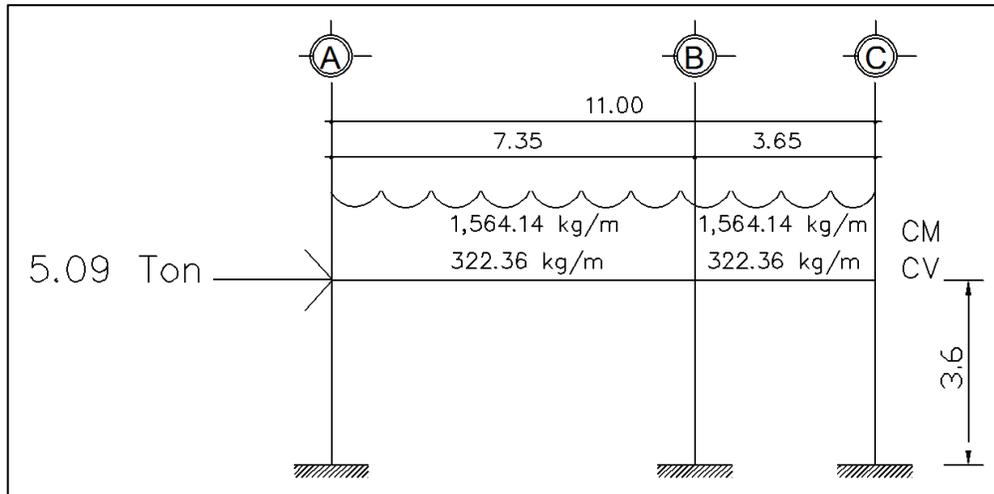
Tabla XLV. **Envolvente de momentos de columnas, eje B**

<b>COLUMNA A-F</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	100,70	0,00	27,97
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	414,34	169,41	162,15
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-263,29	-169,41	-120,19
0,9 CM + 1CS	396,17	169,41	157,10
0,9 CM - 1CS	-281,45	-169,41	-125,24
<b>COLUMNA B-G</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	0,00	0,00	0,00
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	25,39	12,70	10,58
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-25,39	-12,70	-10,58
0,9 CM + 1CS	25,39	12,70	10,58
0,9 CM - 1CS	-25,39	-12,70	-10,58
<b>COLUMNA C-H</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	100,70	0,00	27,97
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	414,34	169,41	162,15
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-263,29	-169,41	-120,19
0,9 CM + 1CS	396,17	169,41	157,10
0,9 CM - 1CS	-281,45	-169,41	-125,24

Fuente: elaboración propia.

b) Eje 2

Figura 47. **Distribución de carga viva, muerta y de sismo eje 2**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Realizando el análisis completo del método de Kani para las diferentes cargas (carga viva, carga muerta y carga de sismo), se obtuvieron los siguientes resultados de los momentos actuantes en cada una de las secciones de los elementos analizados.

- Tabla general del método de Kani, eje B, (eje Y)

La tabla general de método de Kani se adjunta en anexos.

Tabla XLVI. **Envolvente de momentos para vigas eje B**

<b>Viga A-B</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3.50</b>	
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M(-)Izq. (kg-m.)</b>	<b>M(+) (kg-m.)</b>	<b>M(-)Der. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	3 003,88	8 144,31	13 312,63	4 791,16
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	4 917,84	6 108,23	11 466,82	5 976,10
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-412,03	6 108,23	8 502,13	3 606,23
0,9 CM + 1CS	4 209,47	4 190,76	8 327,44	3 648,46
0,9 CM - 1CS	-1 120,40	4 190,76	5 362,75	1 278,58
<b>Viga B-C</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,50</b>	
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M(-)Izq. (kg-m.)</b>	<b>M(+) (kg-m.)</b>	<b>M(-)Der. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	12 062,68	6 137,73	212,79	4 791,16
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	10 833,22	4 603,30	3 128,39	6 149,74
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	7 260,81	4 603,30	-2 809,20	3 432,59
0,9 CM + 1CS	7 988,59	3 155,90	3 078,21	3 822,09
0,9 CM - 1CS	4 416,18	3 155,90	-2 859,38	1 104,95

Fuente: elaboración propia.

Tabla XLVII. **Envolvente de momentos para columnas, eje B**

<b>COLUMNA A-F</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	3 003.87	0,00	834,41
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	2 907.52	327,31	898,56
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	1 598.29	-327,31	353,05
0,9 CM + 1CS	2 199.15	327,31	701,79
0,9 CM - 1CS	889.92	-327,31	156,28
<b>COLUMNA B-G</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	1 249,95	0,00	347,21
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	988,46	25,50	281,66
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	886,46	-25,50	239,16
0,9 CM + 1CS	693,70	25,50	199,78
0,9 CM - 1CS	591,70	-25,50	157,28
<b>COLUMNA C-H</b>		<b>L (m)=</b>	<b>3,60</b>
<b>Combinacion Ecu. Pos. Y Neg.</b>	<b>M. Sup. (kg-m.)</b>	<b>M. Inf. (kg-m.)</b>	<b>V (kg)</b>
1,4 C.M. + 1,7 C.V.	212,79	0,00	59,11
0,75(1,4CM + 1,7 CV) + 1CS	510,35	175,38	190,48
0,75(1,4CM + 1,7 CV) - 1CS	-191,16	-175,38	-101,82
0,9 CM + 1CS	460,17	175,38	176,54
0,9 CM - 1CS	-241,34	-175,38	-115,76

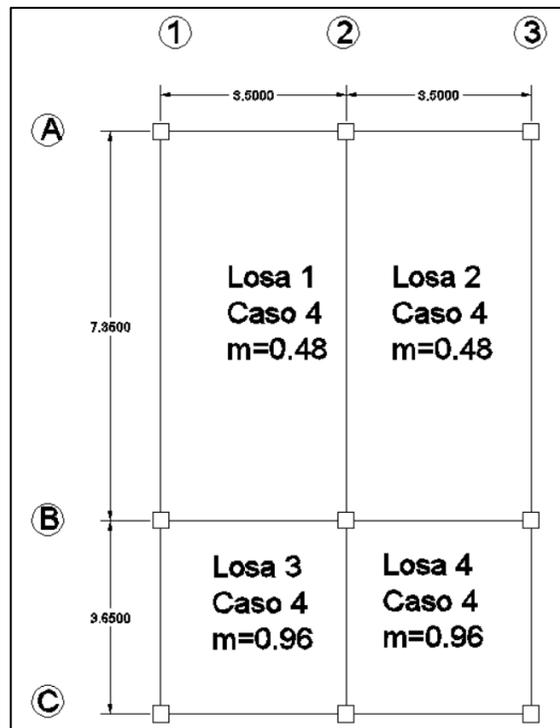
Fuente: elaboración propia.

### 2.3.3.4. Diseño de losas

- Losas

El diseño de losas se realizó con el siguiente procedimiento:

Figura 48. **Planta de distribución de losas**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Espesor de las losas= 12 cm

Carga última de diseño

$$Cu = 1,4(378) + 1,7(100) = 699,2 \text{ kg/m}$$

Relación m

$$m = \frac{A}{B}$$

Losas 1 y 2

$$m = \frac{3,5 \text{ m}}{7,35 \text{ m}} = 0,47 \text{ (losa trabaja en 1 sentido)}$$

Losas 3 y 4

$$m = \frac{3,65 \text{ m}}{3,65 \text{ m}} = 0,96 \text{ (losa trabaja en 2 sentidos)}$$

Momentos actuantes

Las ecuaciones para calcular los momentos, son las siguientes:

$$M_A(-) = C * CUu * A^2$$

$$M_B(-) = C * CUu * B^2$$

$$M_A(+) = C * CMUu * A^2 + C * CVUu * A^2$$

$$M_B(+) = C * CMUu * B^2 + C * CVUu * B^2$$

Donde

C coeficiente de tablas ACI

A dimensión del lado corto considerado de la losa

B dimensión del lado largo considerado de la losa

Utilizando las ecuaciones y cálculos se procede a calcular los momentos respectivos, obteniendo la siguiente tabla:

Tabla XLVIII. **Detalle de cargas para momentos en cada losa**

Losa	b	a	m	Caso	Cv+ Cm		Cm		Cv	
	mts	mts			Ca(-)	Cb(-)	Ca(+)	Cb(+)	Ca(+)	Cb(+)
1	7,35	3,50	0,48	4	Losa en 1 sentido					
2	7,35	3,50	0,48	4	Losa en 1 sentido					
3	3,65	3,50	0,96	4	0,055	0,045	0,030	0,024	0,035	0,029
4	3,65	3,50	0,96	4	0,055	0,045	0,030	0,024	0,035	0,029

Fuente: elaboración propia.

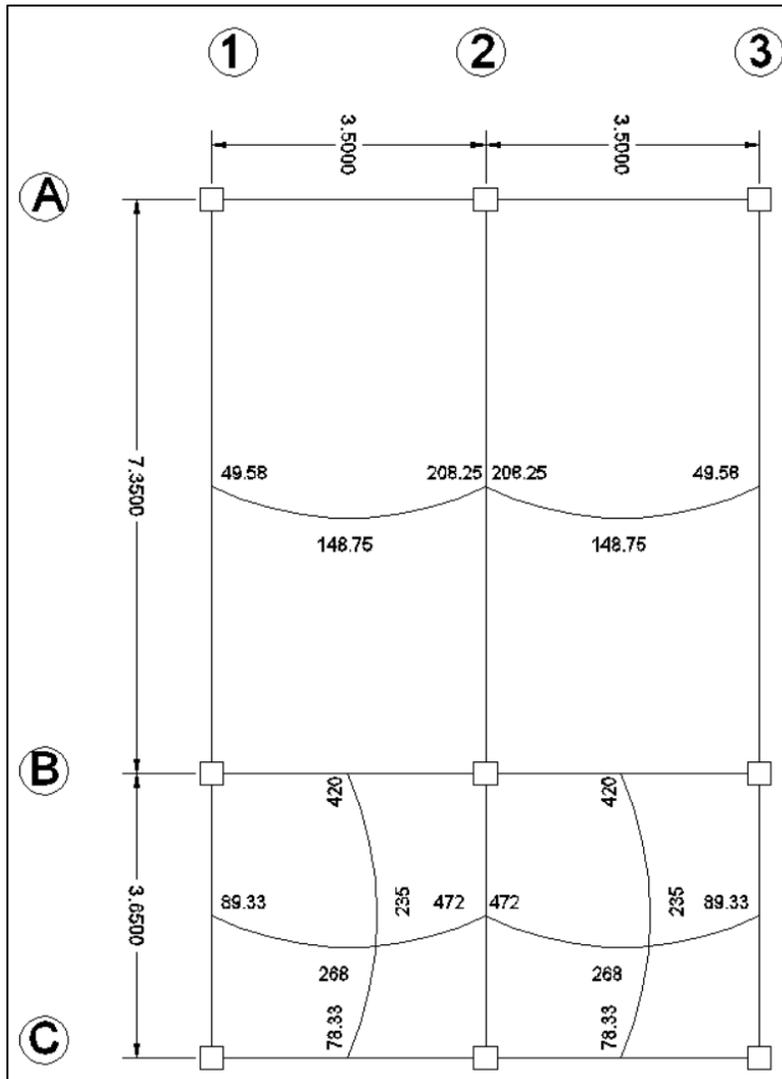
Tabla XLIX. **Momentos en cada losa**

Losa	Wv	Wm	Ma(-)	Mb(-)	Ma(+)	Mb(+)	Ma(+)/3	Mb(+)/3
	kg/m	kg/m	kg-m	kg-m	kg-m	kg-m		
1	170	529,2	208,25	231,3889	148,75		49,58	0,00
2	170	529,2	208,25	231,3889	148,75		49,58	0,00
3	170	529,2	472	420	268	235	89,33	78,33
4	170	529,2	472	420	268	235	89,33	78,33

Fuente: elaboración propia.

En la figura se presentan los resultados de todos los momentos obtenidos de las losas del primer nivel.

Figura 49. **Planta de momentos actuantes en losas**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Diseño del acero de refuerzo: se calcula con el siguiente procedimiento:

- Cálculo de límites para el acero

Peralte efectivo "d"

$$d = t - \text{rec} - \frac{\emptyset}{2}$$

$$d = 12 \text{ cm} - 2,5 \text{ cm} - \frac{1,27 \text{ cm}}{2} = 8,87 \text{ cm}$$

- Cálculo del acero mínimo

$$A_{s_{\min}} = 14,1 * \frac{b * d}{f_y}$$

$$A_{s_{\min}} = 14,1 * \frac{100 \text{ cm} * 8,87 \text{ cm}}{2810} = 4,45 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del acero máximo

$$A_{s_{\max}} = 0,5(\rho_{\text{bal}}) * b * d$$

$$A_{s_{\max}} = 0,5 * 0,0371 * 100 \text{ cm} * 8,87 \text{ cm} = 16,45 \text{ cm}^2$$

- Cálculo de acero para losa en un sentido. Losa 1 y 2.

Momento Negativo  $M_u = 47\,200 \text{ kg-cm}$

$$\left[ \frac{\phi * f_y^2}{1,7 * f_c * b} \right] * A_s^2 - [d * \phi * f_y] * A_s + M_u = 0$$

$$[199,06] * A_s^2 - [22\,432,23] * A_s + 472 \text{ kg-cm} = 0$$

$A_{s_{\text{req}}}(-) = 2,15 \text{ cm}^2$ , usar cuantía mínima de acero.

- Cálculo del área de acero para el momento crítico negativo en la cara del nodo.
- Acero por momento positivo en la cara del nodo.
- $A_s = 0,5 \cdot A_{sreq} (-) = 1,10 \text{ cm}^2$ , usar cuantía mínima
  - Espaciamiento S para  $A_{sreq}$ , proponiendo varillas núm. 3

$$100 \text{ cm} \text{ ----- } 4,45 \text{ cm}^2$$

$$S \text{ ----- } 0,71 \text{ cm}^2$$

$$S_{req} = 16 \text{ cm}$$

Equivalente a Usar:  $S_{req} = 0,15 \text{ cm}$  con var. núm. 3

- Cálculo del área de acero requerido para el momento máximo positivo

Momento Positivo  $M_u = 23\,500 \text{ kg-cm}$

$$\left[ \frac{\phi \cdot f_y^2}{1,7 \cdot f_c \cdot b} \right] \cdot A_s^2 - [d \cdot \phi \cdot f_y] \cdot A_s + M_u = 0$$

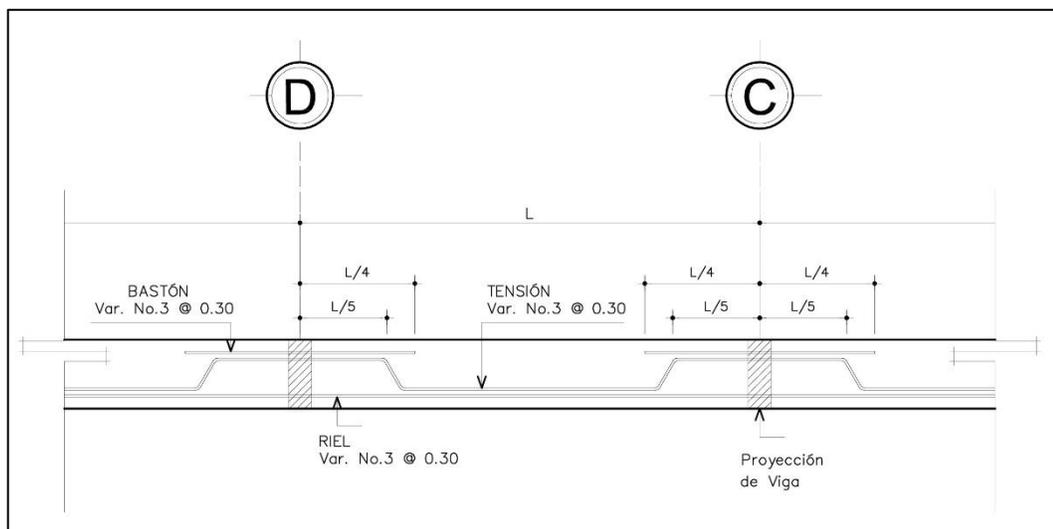
$$[199,06] \cdot A_s^2 - [22\,432,23] \cdot A_s + 23\,500 \text{ kg-cm} = 0$$

$A_{sreq}(-) = 1,05 \text{ cm}^2$ , usar cuantía mínima de acero.

Equivalente a Usar:  $S_{req} = 0,15 \text{ cm}$  con var. núm.3

Por lo anterior, el armado de las losas del primer nivel quedará de la siguiente manera: tensiones y rieles con varillas núm. 3 @ 0,30 m. Más bastones núm.3. @ 0,30 m. Todo el armado en ambos sentidos, intercalados a cada 15 cm.

Figura 50. **Distribución de acero en losa**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

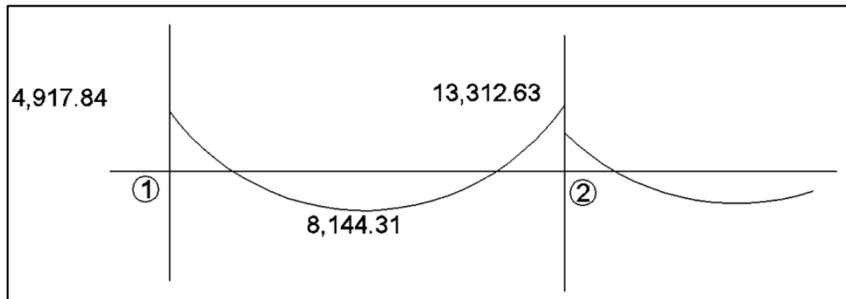
- Cálculo de acero para losa en dos sentidos. Losas 3 y 4.

Para las losas para los módulos 3 y 4, se calculó el acero de la misma manera que para los módulos anteriores presentados. Conforme a los criterios vigentes de diseño se determinó que el acero requerido es la cuantía mínima. Por lo tanto el armado será como el que se muestra en la figura 50 de este trabajo de graduación.

### 2.3.3.5. Diseño de vigas

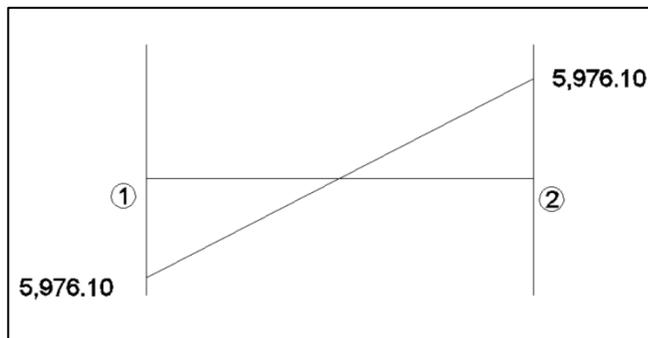
Para el diseño de vigas se procede a calcular los siguientes valores:

Figura 51. **Diagrama de momento tramo eje 1-2, nodo A-B (kg-m)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

Figura 52. **Diagrama de corte tramo eje 1-2, nodo A-B (kg)**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

- Geometría de viga

Sección de la viga: 0,30 mx0,60 m

Longitud de viga: 7,35 m

Diseño del acero de refuerzo: se calcula con el siguiente procedimiento:

- Cálculo de límites para el acero

Peralte efectivo "d"

$$d = t - rec - \frac{\emptyset}{2} = 0,56 \text{ m}$$

- Cálculo del acero mínimo

$$As_{min} = 14,1 * \frac{b * d}{f_y}$$
$$As_{min} = 14,1 * \frac{30 \text{ cm} * 56 \text{ cm}}{2810} = 8,43 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del acero máximo

$$As_{max} = 0,5(\rho_{bal}) * bd$$
$$As_{max} = 0,5 * 0,0371 * 30 \text{ cm} * 56 \text{ cm} = 31,16 \text{ cm}^2$$

- Cálculo del área de acero para el momento crítico negativo en la cara del nodo.

Momento Negativo  $M_u = 1\,331\,263 \text{ kg-cm}$

$$663,54 * As^2 - [141\,624] * As + kg - cm = 0$$
$$As_{req(-)} = 9,86 \text{ cm}^2$$

Equivalente a 2 núm. 7 corridos + 1 núm. 6 en bastón

- Acero por momento positivo en el la cara del nodo.
- $As(+)= 0,5*As_{req} (-) = 4,93 \text{ cm}^2$  : Usar cuantía mínima
- Equivalente a 2 núm. 5 corridos

- Revisión

$$As_{min} < As < As_{m\acute{a}x} \quad \text{ok}$$

- Cálculo del área de acero para el momento crítico positivo al centro.

Momento Positivo  $M_u = 814\,431 \text{ kg-cm}$

$$663,54 * As^2 - [141\,624] * As + 814\,431 \text{ kg} - \text{cm} = 0$$

$$As_{req} = 5,91 \text{ cm}^2 < As_{min} : \text{usar } As_{min}$$

Equivalente a 2 núm. 7 corridos

- Acero por momento negativo al centro

Usar el mayor de:

$$As_{min}: 8,45 \text{ cm}^2 \quad \text{ok}$$

$$0,25 As_{mayor} = 0,25 * 10,22 = 2,56 \text{ cm}^2$$

- Equivalente a 2 núm. 7 corridos
- Refuerzo adicional:

ACI recomienda que por cada pie de alto sea colocado un refuerzo adicional equivalente a  $1,61 \text{ cm}^2$ , en este diseño se colocarán varillas núm. 5 en cada cara de la viga.

- Refuerzo por corte

Acero transversal (estribos): también llamado refuerzo en el alma, se coloca en forma de estribos, espaciados a intervalos variables a lo largo del eje de la viga.

- Esfuerzo de corte que resiste el concreto ( $V_{cu}$ ):

$$V_{cu} = \phi * 0,53\sqrt{f'c} * (b * d), \text{ donde } \phi = 0,85 \text{ para corte}$$

$$V_{cu} = 0,85 * 0,53\sqrt{210} * (30 * 56) = 10\,967,70 \text{ kg}$$

- Corte actuante, según el diagrama de corte última, viga tramo 1-2.

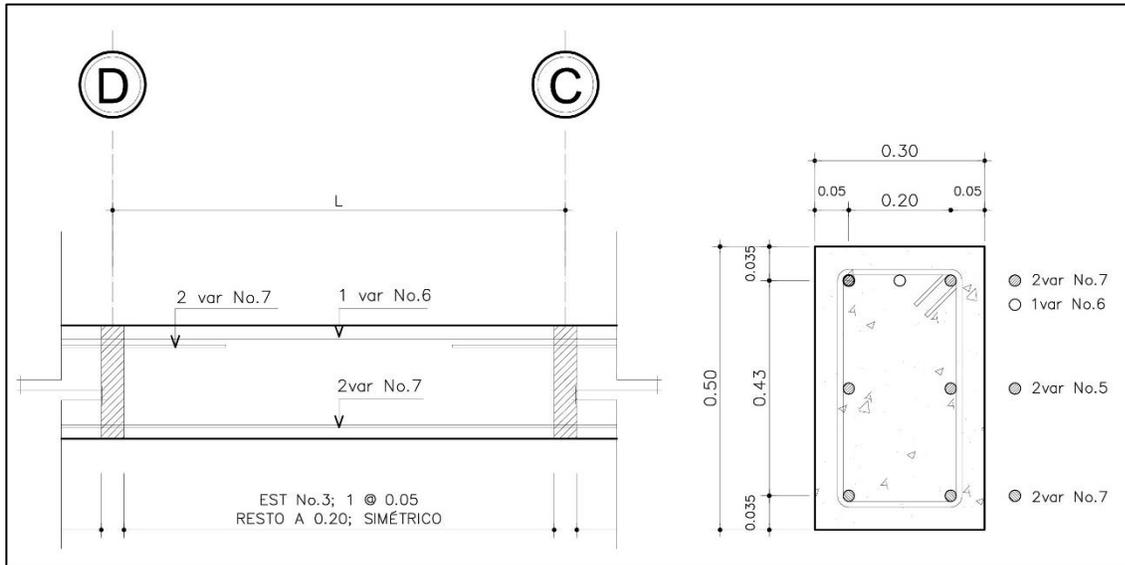
$$V_a = 5\,976,10 \text{ kg},$$

- Chequeo:

$$\frac{1}{2}V_{cu} < V_a:$$

Debido a que  $V_a$  ligeramente mayor que  $\frac{1}{2}V_{cu}$ , no requiere refuerzo extra, usar estribos a un espaciamiento a no más de  $\frac{1}{2}d$ . Para este diseño se utiliza estribo núm. 3 @ 0,20 m.

Figura 53. Armado de viga para primer nivel



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.6. Diseño de columnas

Para el diseño de columnas se utilizó el método del Código ACI 318-11 según el capítulo 21.3.5.

- Datos para diseño:

Sección: 0,30 x0,30 m

Lu=3,60 m

- Carga axial

Carga última:  $C_u = 1,4 CM + 1,7 CV$

$$CU_{total}=1,4(0,12*2\ 400)+1,7(100)=573,20\text{ kg/m}^2$$

- Factor de carga última

$$F_{cu}=CU/(CM+CV)=573,2/(388)=1,48$$

- Carga axial

$$P_u=A_{\text{alosas}}*CU+P_{\text{pvigas}}*F_{cu}$$

$$P_u=(19,25\text{ m}*573,20)+(0,60*0,30)*2\ 400*1,48=11\ 672,3\text{kg}$$

$$P_u=11,67\text{ Ton}$$

- Esbeltez:

Se determinó la clasificación según su esbeltez, para conocer el comportamiento bajo cargas sometidas con los siguientes parámetros:

Columnas cortas ( $E < 22$ ): diseñarlas con los datos originales del diseño estructural.

Columnas intermedias ( $22 > E > 100$ ): diseñarlas magnificando los momentos actuantes.

Columnas largas ( $E > 100$ ); no se recomienda construirlas.

- Sentido X

Inercia:

$$I_{\text{col}} = 0,30*0,30^3/12 = 0,000675$$

$$I_{\text{vig}} = 0,30*0,60^3/12 = 0,0054$$

$$K_{\text{col}} = 0,000675/3,60 = 0,000188$$

$$K_{\text{viga}} = 0,0003125/3,5 = 0,001543$$

$$\Psi_a = (2*0,000188)/(0,001543)(\text{extremo superior})$$

$$\Psi_a = 0,24$$

$$\Psi_b = 0 \text{ (extremo inferior empotrado)}$$

$$\Psi_p = (0,24+0)/2$$

$$\Psi_p = 0,12$$

Cálculo de K (factor de longitud efectiva):

$$K = \frac{(20 - \Psi_p)}{20} * \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p < 2$$

$$K = 0,9\sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p > 2$$

Como  $\Psi_p < 2$ :

$$K = \frac{(20 - 0,12)}{20} * \sqrt{1 + 0,12} = 1,05$$

Esbeltez en columna:

$$E = \frac{K * Lu}{\sigma}, \text{ donde } \sigma = 0,3 * \text{lado}$$

$$\sigma = 0,3 * 0,30 = 0,09$$

$$E = \frac{1,05 * 3,60}{0,09} = 42$$

$22 < E < 100$ ; se clasifica como columna intermedia

$22 < 42 < 100$

- Sentido Y

Inercia:

$$I_{col} = 0,30 \cdot 0,30^3 / 12 = 0,000675$$

$$I_{vig} = 0,30 \cdot 0,60^3 / 12 = 0,0054$$

$$K_{col} = 0,000675 / 3,60 = 0,000188$$

$$K_{viga} = 0,0003125 / 5,5 = 0,001543$$

$$\Psi_a = (2 \cdot 0,000188) / (0,001543) \text{ (extremo superior)}$$

$$\Psi_a = 0,24$$

$$\Psi_b = 0,000188 / 0,001543$$

$$\Psi_b = 0,12$$

$$\Psi_p = (0,24 + 0,12) / 2$$

$$\Psi_p = 0,18$$

Cálculo de K (factor de longitud efectiva):

$$K = \frac{(20 - \Psi_p)}{20} \cdot \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p < 2$$

$$K = 0,9 \sqrt{1 + \Psi_p}, \text{ si } \Psi_p > 2$$

Como  $\Psi_p < 2$ :

$$K = \frac{(20 - 0,18)}{20} \cdot \sqrt{1 + 0,18} = 1,07$$

Esbeltez en columna:

$$E = \frac{K \cdot Lu}{\sigma}, \text{ donde } \sigma = 0,3 \cdot \text{lado}$$

$$\sigma = 0,3 * 0,30 = 0,09$$

$$E = \frac{1,07 * 3,60}{0,09} = 43$$

22 < E < 100; se clasifica como columna intermedia

$$22 < 43 < 100$$

Magnificación de momentos:

Factor de flujo plástico del concreto:

$$\beta_d = \frac{CMU}{C_u} = \frac{1,4(288)}{573,2} = 0,70$$

Cálculo del el total del material:

$$E_c = 15\,100 \sqrt{210}$$

$$E_c = 218\,819,79$$

$$EI = \frac{E_c * I_g}{2,5(1 + \beta_d)} = \frac{218\,819,79 * \left(\frac{1}{12}\right) * 30^4}{2,5(1 + 0,70)} = 3\,468\,396\,744 \text{ kg-cm}^2$$

$$EI = 346,84 \text{ ton} - m^2$$

Cálculo de la carga crítica de pandeo de Euler:

$$P_{crx} = \frac{\pi^2 * EI}{(kLu)^2} = \frac{\pi^2 * 346,84}{(1,05 * 3,60)^2} = 238,40 \text{ ton}$$

$$P_{cry} = \frac{\pi^2 * EI}{(kLu)^2} = \frac{\pi^2 * 346,84}{(1,07 * 3,60)^2} = 227,54 \text{ ton}$$

$\delta > 1$  y  $\phi = 0,70$  si se usan estribos

$$\delta_x = \frac{1}{1 - \frac{P_u}{\phi P_{crx}}} = \frac{1}{1 - \frac{11,67 \text{ ton}}{0,7 * 238,40 \text{ ton}}} = 1,07$$

$$\delta_y = \frac{1}{1 - \frac{P_u}{\phi P_{cry}}} = \frac{1}{1 - \frac{11,67 \text{ ton}}{0,7 * 227,54 \text{ ton}}} = 1,07$$

Momento de diseño sentido X y Y:

$$M_{dx} = \delta * M_{ux} = 1,07 * 25,39 \text{ kg-m} = 27,29 \text{ kg-m}$$

$$M_{dy} = \delta * M_{uy} = 1,07 * 1\ 249,95 \text{ kg-m} = 1\ 348,79 \text{ kg-m}$$

- Acero longitudinal, método Bresler:

Límites de acero:

Según ACI, el área de acero en una columna debe estar dentro de los siguientes límites  $1\% A_g < A_s < 6\% A_g$ , en zona sísmica.

$$A_{s\text{mín}} = 0,01 (30 * 30) = 9,00 \text{ cm}^2$$

$$A_{s\text{máx}} = 0,06 (30 * 30) = 54,00 \text{ cm}^2$$

Se propone un armado, se aconseja iniciar con un valor cercano a  $A_{smin}$ .

Armado propuesto: 8 #4 = 10,32 cm<sup>2</sup>

Los valores a utilizar en los diagramas son:

Valor de la gráfica  $Y = X = d/h = (30 - 2(2,5))/30 = 0,83$

Valores de la curva:

$$P_{tu} = \frac{A_s \cdot f_y}{0,85 f'_c \cdot A_g} = \frac{10,32 \cdot 2810}{0,85 \cdot 210 \cdot 900} = 0,18$$

Excentricidades:

$$e_x = M_{dx} / P_u = 27,29 \text{ kg} - m / 11\,672,3 \text{ kg} = 0,0023 \text{ m}$$

$$e_y = M_{dy} / P_u = 1\,348,79 \text{ kg} - m / 11\,672,3 \text{ kg} = 0,1155 \text{ m}$$

Al conocer las excentricidades se calcula el valor de las diagonales

$$e_x / h_x = 0,0023 / 0,30 = 0,0078$$

$$e_y / h_y = 0,1155 / 0,30 = 0,3851$$

De los programas de interacción se obtuvieron los siguientes valores:

$K_x = 0,97$ ,  $K_y = 0,43$

Carga resistente de la columna a una excentricidad  $e_x$ :

$$P'_{ux} = K_x \cdot f'_c \cdot b \cdot h = (0,97)(210)(30 \cdot 30) = 183\,330 \text{ kg}.$$

Carga resistente de la columna a una excentricidad  $e_y$ :

$$P'_{uy} = K_y \cdot f'_c \cdot b \cdot h = (0,43)(210)(30 \cdot 30) = 81\,270 \text{ kg}.$$

Carga axial resistente de la columna:

$$P'o = \phi(0,85 * f'c(Ag - As) + As * Fy)$$
$$P'o = 0,70 (0,85 * 210((30 * 30) - 10,32) + 10,32 * 2 810)$$
$$P'o = 131 170,23 \text{ kg.}$$

Carga resistente de la columna:

$$P'u = \frac{1}{\frac{1}{P'ux} + \frac{1}{P'uy} - \frac{1}{P'o}} = \frac{1}{\frac{1}{183 330} + \frac{1}{81 270} - \frac{1}{131 170,23}} = 98 661,90 \text{ kg}$$

Para que el armado sea adecuado debe cumplir con la siguiente condición:

$$P'u > P_u / 0,7$$
$$98 661,90 > 11 672,3 / 0,7$$
$$98 661,90 > 16 674,71$$

- Acero transversal (estribos)

Si  $V_r > V_u$  se colocan estribos a  $S = d / 2$

Si  $V_r < V_u$  se diseñan los estribos por corte

Se calcula el corte resistente:

$$V_r = 0,85 * 0,53 * \sqrt{f'c} * b * d =$$
$$V_r = 0,85 * 0,53 * \sqrt{210} * 30 * 27,5 = 5 385,90 \text{ Kg.}$$

No es necesario diseñar los estribos a corte, por lo tanto:

$$S=d/2$$

$$S=27,5/2 = 13,75$$

Se considera 13 cm de separación para facilidad de armado en zona no confinada.

Refuerzo por confinamiento:

La longitud de confinamiento se escoge entre la mayor de las siguientes opciones.

- $Lu / 6 = 3,60 / 6 = 0,6 \text{ m}$
- Lado mayor de la columna = 0,30 m
- 45 cm
- 16 veces el  $\varnothing$  varilla longitudinal= 0,2 m
- 48 veces el  $\varnothing$  varilla transversal= 0,45 m

Se propone una longitud de confinamiento de 60 cm en ambos extremos.

Cálculo de la relación volumétrica:

$$\rho_s = 0,45((A_g / A_{ch}) - 1)(0,85 * f'_c / F_y)$$

$$\rho_s = 0,45((30^2 / 25^2) - 1)(0,85 * 210 / 2810) = 0,012$$

Es necesario chequear que  $\rho_s > 0,12 f'_c / f_y$

$$\rho_s > 0,12 * 210 / 2810 = 0,008$$

$$0,012 > 0,008; \text{ chequea}$$

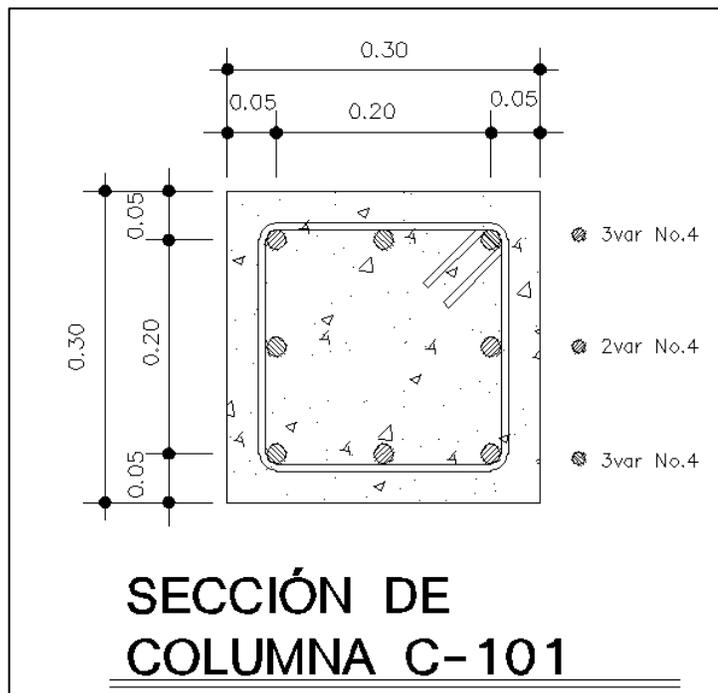
Calculando el espaciamiento en función de la cuantía volumétrica, utilizando varillas #3:

$$S = \frac{4A_v}{\rho_s * L_n} = \frac{4 * 0,71}{0,012 * 25} = 9 \text{ cm}$$

Colocar estribos a cada 9 cm en zona confinada

Se obtuvo como resultado un refuerzo longitudinal de 8 #4 y un refuerzo transversal #3 @ 9 cm en la zona de confinamiento de 60 cm y @ 13 cm en el resto.

Figura 54. Armado general de la columna



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.7. Diseño de cimentación

Datos:

$$M_x = 0,0127 \text{ ton-m}$$

$$M_y = 0,0255 \text{ ton-m}$$

$$P_u = 11,67 \text{ ton}$$

$$V_s = 44,71 \text{ ton/m}^2$$

$$\rho_{\text{suelo}} = 0,95 \text{ ton/m}^3$$

$$\text{Desplante} = 2 \text{ m}$$

$$F_{cu} = 1,48$$

$$\gamma_{\text{concreto}} = 2,40 \text{ ton/m}^3$$

$$f'_c = 210 \text{ kg/cm}^2$$

$$f_y = 2810 \text{ kg/cm}^2$$

Cargas de trabajo:

$$P't = \frac{P_u}{F_{cu}} = \frac{11,67}{1,48} = 7,89 \text{ ton}$$

$$M't_x = \frac{M_x}{F_{cu}} = \frac{0,01270}{1,48} = 0,0086 \text{ ton-m}$$

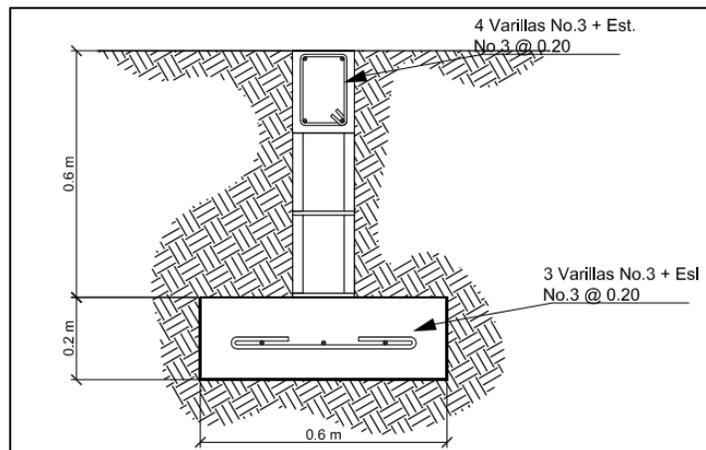
$$M't_y = \frac{M_y}{F_{cu}} = \frac{0,0255}{1,48} = 0,0172 \text{ ton-m}$$

Predimensionamiento del área de la zapata:

$$A_z = \frac{1,5P't}{V_s} = \frac{1,5 \cdot 7,89}{44,71} = 0,26 \text{ m}^2$$

Debido a las características del suelo, el área de zapata a dimensionar y por ser esta edificación de un nivel con dimensiones pequeñas sin cargas grandes se propone un cimiento corrido con las siguientes características:

Figura 55. **Cimentación módulo para rayos “X”**



Fuente: elaboración propia, empleando AutoCAD.

### 2.3.3.8. **Materiales de construcción para módulo de rayos “X”**

Cuando se construye un módulo de rayos “X” se debe tomar en cuenta el método de construcción utilizado para el recubrimiento de las paredes, para que los rayos no pasen la estructura.

Para este caso se utilizará un recubrimiento con asbesto de aproximadamente 0,5 centímetros de espesor en las paredes que rodean el espacio donde estará ubicada la máquina que realiza los rayos “X”, este recubrimiento se colocará también en las puertas.

#### **2.3.3.9. Instalaciones eléctricas**

Las instalaciones eléctricas son esenciales en las edificaciones, se dividen en iluminación y fuerza. La iluminación y fuerza detalla la distribución de lámparas en todo el edificio, así como la distribución de tomacorrientes y conexiones eléctricas. El análisis se realiza de acuerdo a la intensidad, brillo y distribución de luz. En apéndices se adjuntan los planos de iluminación y fuerza para el módulo de rayos "X".

#### **2.3.3.10. Instalaciones hidrosanitarias**

Este conjunto de instalaciones funcionan de manera independiente y brindan un servicio diferente entre sí. Instalaciones hidráulicas es el conjunto de tuberías, ramales, válvulas y conexiones que proveerán de agua a los diferentes ambientes de la edificación. Instalaciones sanitarias es el conjunto de tuberías, ramales y conexiones provistos para desalojar las aguas servidas o residuales de la construcción.

Se adjuntan planos detallados de ambas instalaciones en apéndices.

#### **2.3.4. Evaluación de impacto ambiental**

La evaluación de impacto ambiental se realizó con el fin de determinar el proceso que servirá para identificar, prevenir e interpretar los impactos ambientales que producirá la construcción del proyecto cuando sea ejecutado.

La evaluación de impacto ambiental para la construcción del edificio para pediatría de la Unidad de Consulta Externa del IGSS en el municipio de Villa nueva se adjunta en anexos.

### **2.3.5. Planos constructivos**

Para este proyecto se elaboraron los siguientes planos:

- Planta arquitectónica
- Planta de cotas
- Planta de acabados
- Elevaciones y secciones
- Planta de iluminación
- Planta de fuerza
- Planta de agua potable
- Planta de drenaje sanitario
- Planta de drenaje pluvial
- Planta de cimentación
- Planta de losas
- Detalles estructurales

### **2.3.6. Cronograma de actividades**

La siguiente tabla corresponde al cronograma de actividades que definirá la duración del proyecto.

Tabla L. Cronograma de actividades, rayos “X”

CRONOGRAMA DE ACTIVIDADES		Proyecto: Módulo para Rayos "X" en la Unidad de Consulta Externa IGSS, Villa Nueva																											
No.	DESCRIPCION	ENERO				FEBRERO				MARZO				ABRIL				MAYO				JUNIO							
1	TRABAJOS PRELIMINARES	■	■	■	■																								
2	CIMENTACIÓN		■	■	■	■	■	■	■																				
3	LEVANTADO DE BLOCK					■	■	■	■	■	■	■	■																
4	ESTRUCTURAS DE CONCRETO									■	■	■	■	■	■	■	■												
5	LOSA DE CONCRETO																	■	■	■	■	■	■	■	■				
6	INSTALACIÓN HIDRÁULICA											■	■																
7	INSTALACIÓN SANITARIA											■	■	■	■	■	■												
8	INSTALACIÓN DE AGUA PLUVIAL													■	■	■	■												
9	INSTALACIONES ELÉCTRICAS													■	■	■	■	■	■	■	■								
10	PUERTAS																	■	■	■	■	■	■	■	■				
11	VENTANERÍA																	■	■	■	■	■	■	■	■				
12	TABLAYESO																	■	■	■	■	■	■	■	■				
13	ARTEFACTOS SANITARIOS																					■	■	■	■				
14	PISOS Y AZULEJOS																					■	■	■	■	■	■	■	■
15	CIELO FALSO																					■	■	■	■	■	■	■	■
16	ACABADOS																					■	■	■	■	■	■	■	■
17	OBRA EXTERIOR																									■	■	■	■
18	SISTEMAS DE TELEFONIA, SEÑALIZACIÓN Y EXTINTORES																									■	■	■	■

Fuente: elaboración propia.

### 2.3.7. Presupuesto del proyecto

La siguiente tabla corresponde a la estimación del presupuesto final del módulo para rayos “X” de la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social.

Tabla LI. Presupuesto del proyecto, rayos "X"

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>1.0</b>	<b>Trabajos preliminares</b>				0
1.1	Trazado	50.00	M2	3.39448	169.724
			Sub total		169.724
No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>2.0</b>	<b>Cimentación</b>				0
2.1	Cimiento corrido	43.00	ML	198.21459	8523.227
			Sub total		8523.227
No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>3.0</b>	<b>Estructura principal</b>				0
3.1	Viga tipo V1	6.00	UNIDAD	1881.1264	11286.76
3.2	Viga tipo V2	2.00	UNIDAD	1805.425	3610.85
3.3	Viga tipo V3	2.00	UNIDAD	0	0
3.4	Columnas tipo C1	9.00	UNIDAD	1049.535	9445.815
3.5	Losa plana	77.00	M2	940.0855	72386.58
			Sub total		96730.01
No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>4.0</b>	<b>Levantado de muros</b>				0
4.1	Levantado de block+protección	154.80	M2	235.476595	36451.78
4.2	Solera intermedia	43.00	ML	131.979659	5675.125
4.3	Solera de corona	43.00	ML	131.979659	5675.125
			Sub total		47802.03
No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>5.0</b>	<b>Artefactos sanitarios</b>				0
5.1	Inodoros con fluxometro	1.00	UNIDAD	775.56	775.56
5.3	Lavamanos	1.00	UNIDAD	562	562
			Sub total		1337.56

Continuación de la tabla LI.

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>6.0</b>	<b>Instalación drenaje sanitario</b>				0
6.2	Tuberías de PVC de 2", 3", 4", 6" +codos+ caja de registro	1.00	GLOBAL	5736.00453	5736.005
			Sub total		5736.005

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>7.0</b>	<b>Instalación drenaje pluvial</b>				0
7.1	Tuberías de PVC de 2", 3", +codos+ caja reposadera	1.00	GLOBAL	6316.73318	6316.733
			Sub total		6316.733

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>8.0</b>	<b>Instalación eléctrica</b>				0
8.1	Acometida eléctrica monofásica 120/240V	1.00	UNIDAD	569.025	569.025
8.2	Tomacorriente 110V en pared	6.00	UNIDAD	57.605	345.63
8.3	Tablero	1.00	UNIDAD	449.6	449.6
8.4	Lamparas de tubo (2x4)	8.00	UNIDAD	498.775	3990.2
8.5	Tubería eléctrica de 1 1 / 2	2.00	ROLLO	386.375	772.75
			Sub total		6127.205

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>9.0</b>	<b>Acabados</b>				0
9.1	Repello de muros+cernido	124.23	M2	99.8393	12403.04
9.3	Piso ceramico de 30x30	74.00	M2	202.882	15013.27
9.4	Piso antideslizante en baños	3.35	M2	263.297	882.045
9.5	Azulejo	4.13	M2	66.597	275.0456
9.6	Pintura	124.23	M2	674.4	83780.71
9.7	Cielo Falso	77.00	M2	175.625	13523.13
			Sub total		125877.2

No.	DESCRIPCION	CANTIDAD	UNIDAD	PU	TOTAL
<b>10.0</b>	<b>Ventanas y puertas</b>				0
10.01	Ventanas todos los tipos	1.00	GLOBAL	3259.0661	3259.066
10.02	Puertas todos los tipos	1.00	GLOBAL	5519.19125	5519.191
			Sub total		8778.257

PRECIO TOTAL EDIFICIO PARA PEDIATRÍA	307,397.98
--------------------------------------	------------

Fuente: elaboración propia.

## CONCLUSIONES

1. Tomando en cuenta el estado en que se encuentra el actual edificio para pediatría y la ausencia de un módulo para rayos “X” en la Unidad de Consulta Externa del Instituto Guatemalteco de Seguridad Social en el municipio de Villa Nueva, departamento de Guatemala, se le dio prioridad a este proyecto, realizando el diseño respectivo para cada una de las 2 edificaciones.
2. El edificio para pediatría para el municipio de Villa Nueva fue diseñado tomando en cuenta el diagnóstico de necesidades que surgió en el Instituto Guatemalteco de Seguridad Social, basado en características que garantizan la resistencia y el funcionamiento correcto de cada elemento estructural.
3. Con el diseño del edificio para pediatría y el módulo para rayos “X” se proporcionará en un futuro, una mejor atención médico-hospitalaria a los afiliados del IGSS beneficiados del municipio de Villa Nueva.



## RECOMENDACIONES

1. Supervisar de manera constante por un profesional capacitado durante la construcción del edificio para pediatría y el módulo para rayos “X”, para garantizar el cumplimiento de lo especificado en los planos de construcción y especificaciones técnicas.
2. Educar a la población beneficiada del municipio de Villa Nueva sobre el buen uso de las instalaciones, para el correcto funcionamiento y mantenimiento.
3. Actualizar el precio de los materiales ya que los descritos en el proyecto son de referencia al año en curso y no se debe tomar como definitivos.



## BIBLIOGRAFÍA

1. Asociación Guatemalteca de Ingeniería Estructural y Sísmica. *Normas de seguridad estructural de edificios y obras de infraestructura para la República de Guatemala*. Guatemala: Agies, 2010.
2. CABRERA SEIS, Jadenón Vinicio. *Guía teórica y práctica del curso de cimentaciones I*. Trabajo de graduación de Ing. Civil. Facultad de Ingeniería, Universidad de San Carlos de Guatemala, 1999. 259 p.
3. Comité del American Concrete Institute. *Requisitos de Reglamento para Concreto Estructural*. ACI 318.
4. NILSON, Arthur H. *Diseño de estructuras de concreto*. 12a ed. México: McGrawHill, 1997. 159 p.



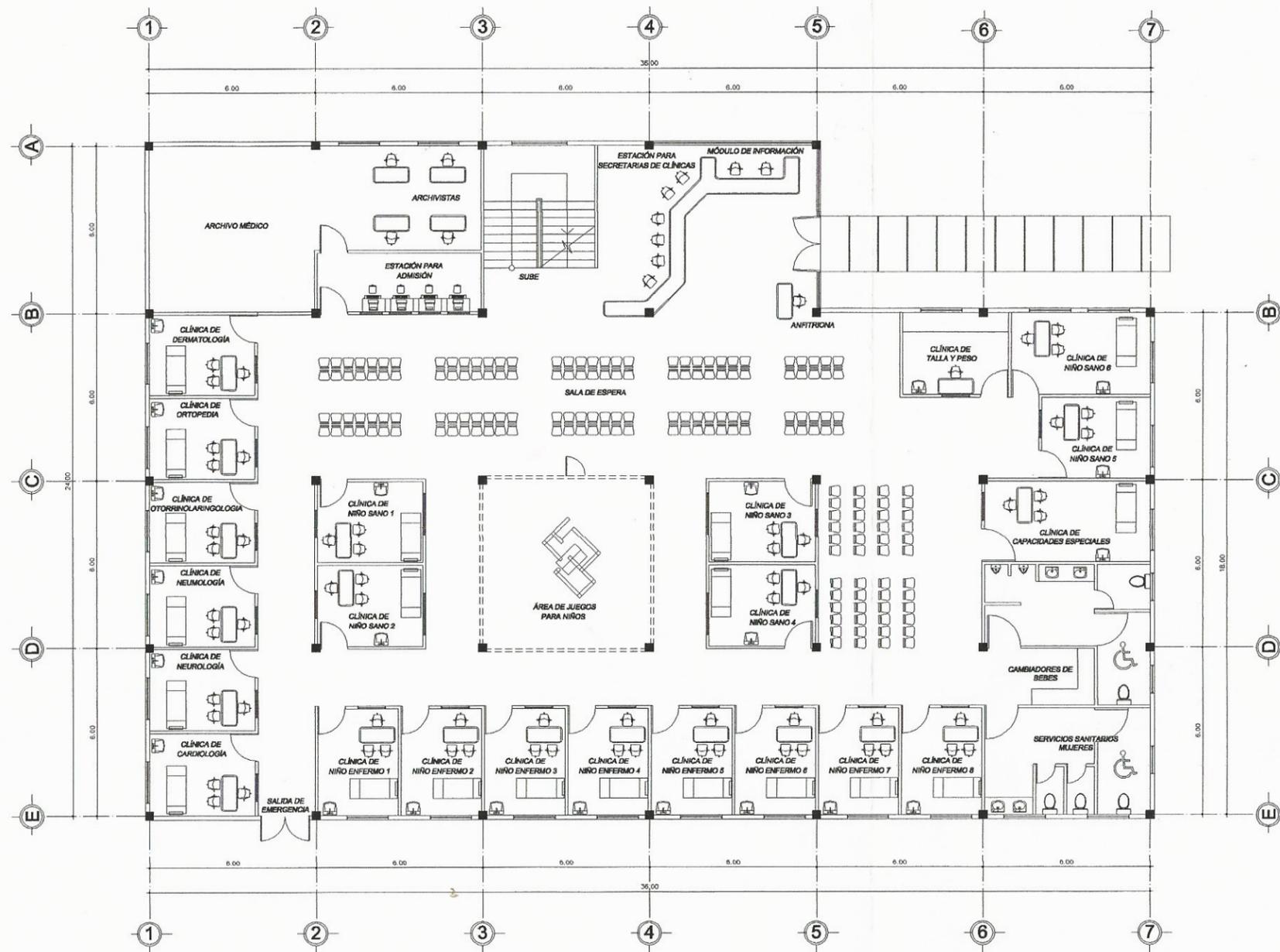
# APÉNDICES

## Apéndice A

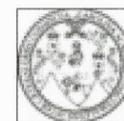
Planos constructivos del diseño del edificio para pediatría

Fuente: elaboración propia.





**PLANTA ARQUITECTÓNICA IGSS**  
 PRIMER NIVEL  
 ESC.1:200



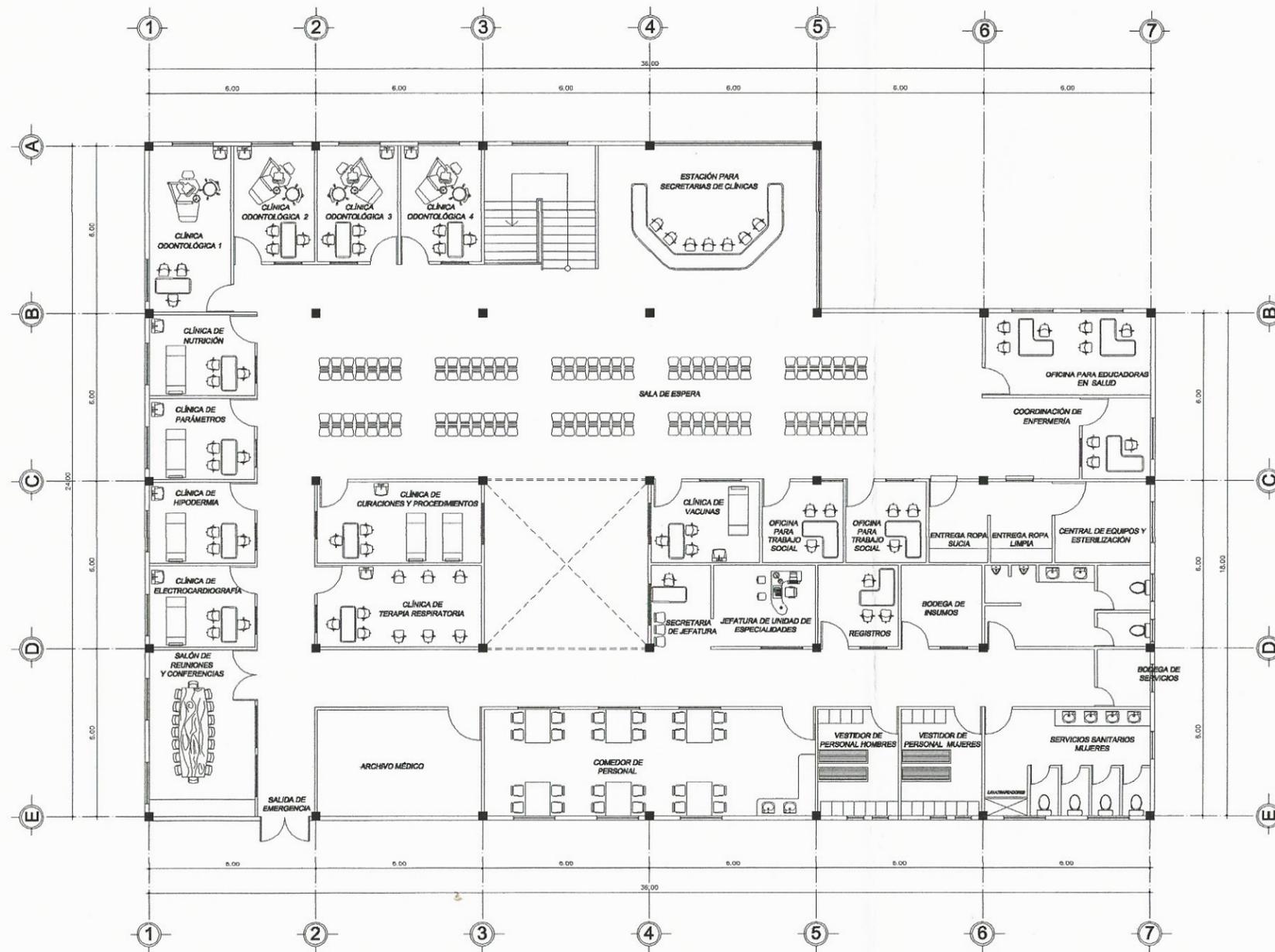
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
 FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO: **EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**  
 ESCALA: INDICADA  
 FECHA: OCTUBRE 2018

DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULO: CAROLINE SOTO	DIBUJO: CAROLINE SOTO
--------------------------	---------------------------	--------------------------

CONTIENE:  
**PLANTA ARQUITECTÓNICA PRIMER NIVEL**  
 HOJA: 1





**PLANTA ARQUITECTÓNICA IGSS**  
 SEGUNDO NIVEL ESC.1:200



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
 FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

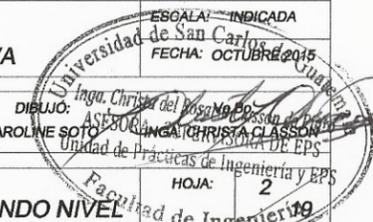
DISEÑO:  
 CAROLINE SOTO

CALCULÓ:  
 CAROLINE SOTO

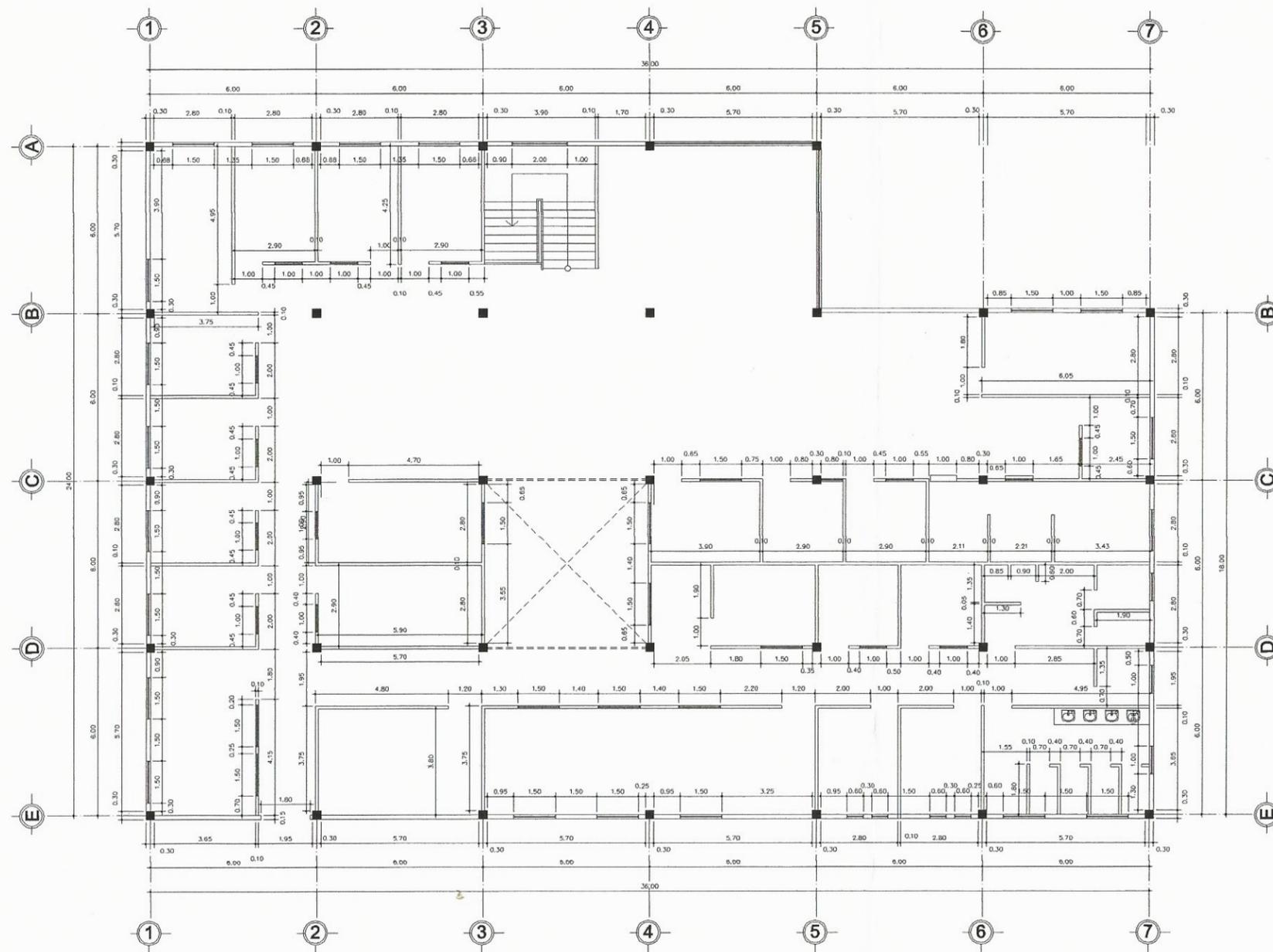
DIBUJO:  
 CAROLINE SOTO, ANITA CRISTINA CLASSON

CONTIENE:  
**PLANTA ARQUITECTÓNICA SEGUNDO NIVEL**

ESCALA: INDICADA  
 FECHA: OCTUBRE 2015  
 HOJA: 2







**PLANTA ACOTADA**  
SEGUNDO NIVEL

**IGSS**  
ESC.1:200



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

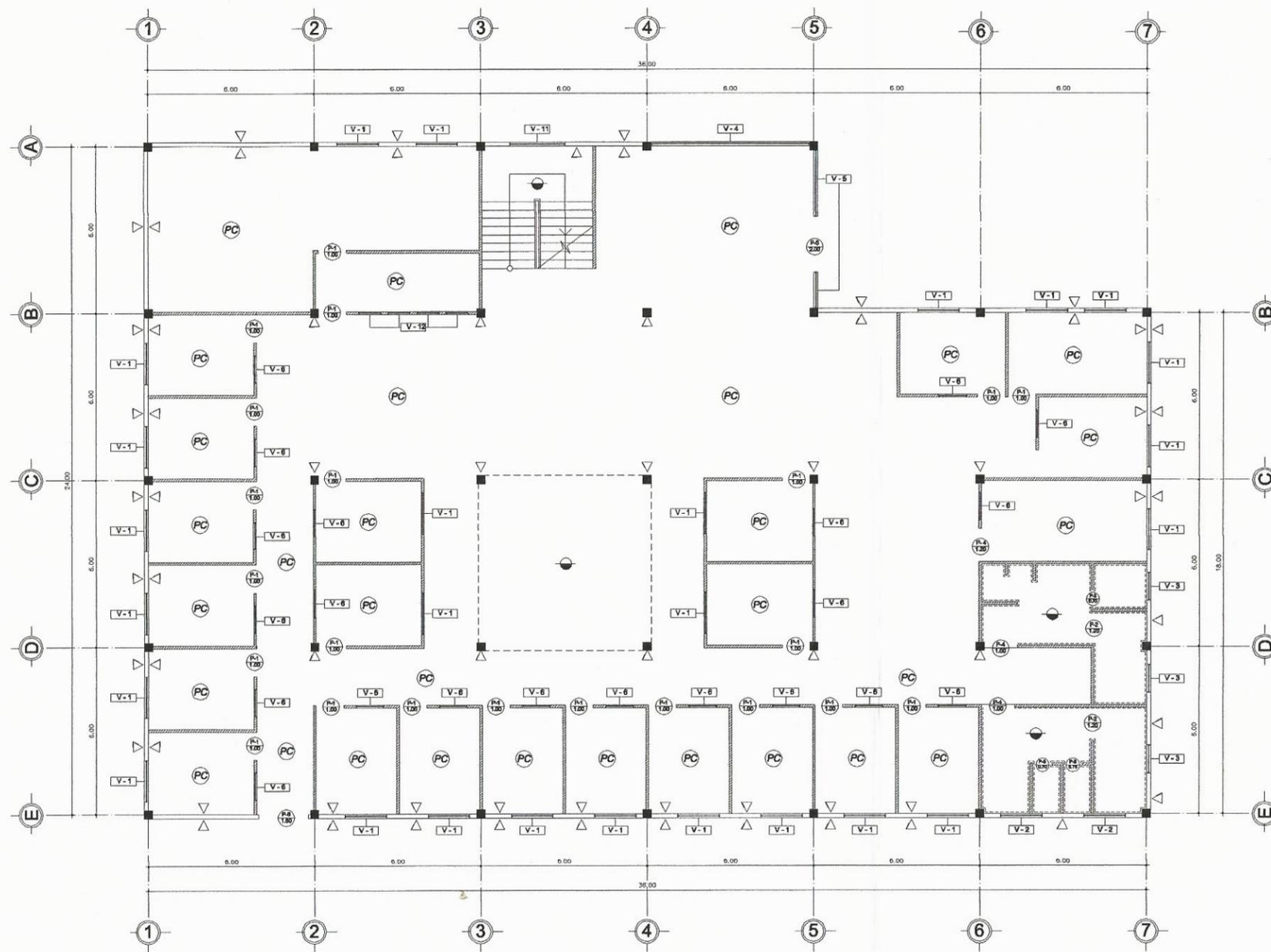
CALCULÓ:  
CAROLINE SOTO

DIBUJÓ:  
CAROLINE SOTO

ASESORA:  
ING. CHRISTA CLASSON

CONTIENE:  
**PLANTA ACOTADA SEGUNDO NIVEL**

ESCALA: C INDICADA  
FECHA: OCTUBRE 2019  
HOJA: 4  
19



SIMBOLOGIA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
(P-1) 1.00	PUERTA TIPO Y SU ANCHO
V-1	VENTANA TIPO
▷	REPELLO + CERNIDO
PC	PISO DE CERAMICA
●	PISO ANTIDESLIZANTE
▨	MURO DE TABLAYESO + PINTURA

NOTA:  
La línea punteada en ambientes de baños indica que ira colocado azulejo a una altura de 1.20 m. del nivel de piso terminado.

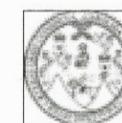
ESPECIFICACIONES

ACABADOS GENERALES: Todas las paredes llevaran aplicación de repello + cernido, excepto las de tablayeso.  
CIELOS: Se utilizará cielo fijo en toda la edificación.  
PISOS INTERIORES: Serán de cerámica de 40x40 cm.  
PINTURA: El color y tipo de pintura lo indicarán las autoridades del hospital.

# PLANTA ACABADOS

PRIMER NIVEL

IGSS  
ESC.1:200



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:

EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA

FECHA: OCTUBRE 2015

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULÓ:  
CAROLINE SOTO

DIBUJÓ:  
CAROLINE SOTO

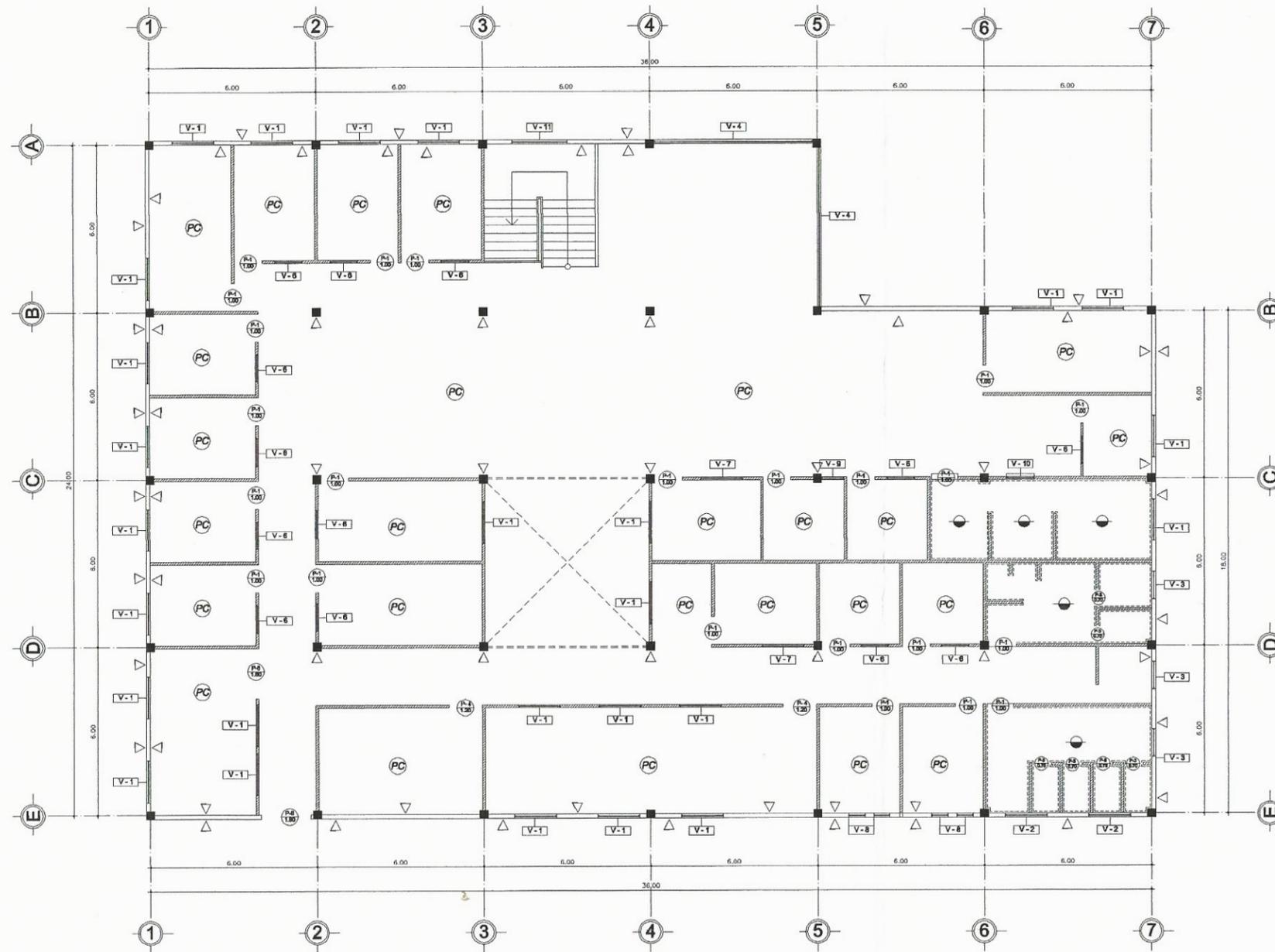
CONTIENE:

PLANTA ACABADOS PRIMER NIVEL

HOJA:

5

19



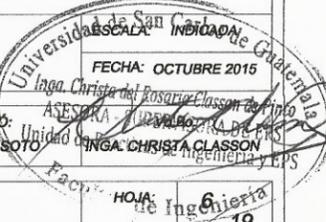
SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
	PUERTA TIPO Y SU ANCHO
	VENTANA TIPO
	REPELLO + CERRIDO
	PISO DE CERÁMICA
	PISO ANTIDESLIZANTE
	MURO DE TABLAYESO + PINTURA

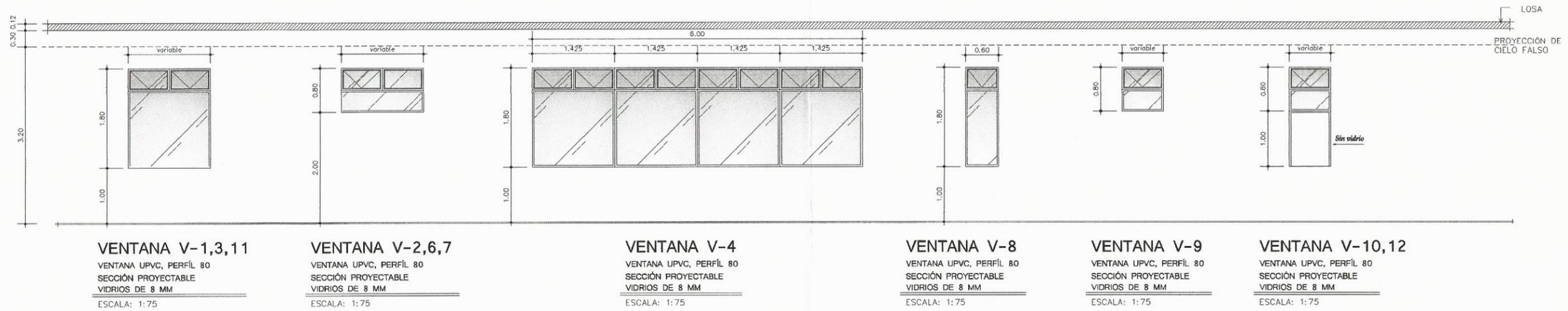
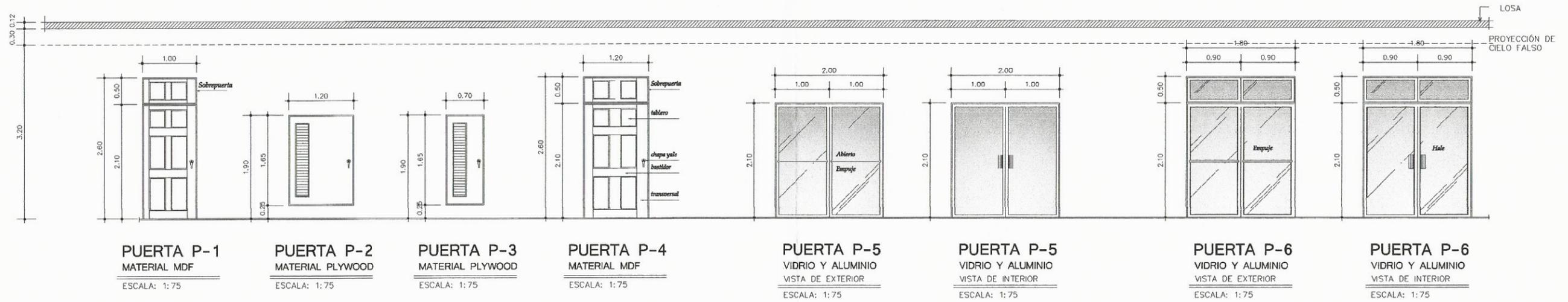
NOTA:  
 La línea punteada en ambientes de baños indica que ira colocado azulejo a una altura de 1.20 m. del nivel de piso terminado.

ESPECIFICACIONES  
 ACABADOS GENERALES: Todas las paredes llevaran aplicación de repello + cerrido, excepto las de tablayeso.  
 CIBLOS: Se utilizará cielo fijo en toda la edificación.  
 PISOS INTERIORES: Serán de cerámica de 40x40 cm.  
 PINTURA: El color y tipo de pintura lo indicarán las autoridades del hospital.

**PLANTA ACABADOS**  
 SEGUNDO NIVEL  
 ESC.1:200

 <b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> FACULTAD DE INGENIERÍA	
PROYECTO: <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>	
FECHA: OCTUBRE 2015	
DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULÓ: CAROLINE SOTO
DIBUJO: CAROLINE SOTO	
CONTIENE: <b>PLANTA ACABADOS SEGUNDO NIVEL</b>	

  
 Inga. Christa del Rosario Classon de Arce  
 ASESORA  
 Unidad de Ingeniería y EPS  
 HOJA: 19



# ACABADOS

DETALLES

**IGSS**  
ESCALA: INDICADA

**UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO: **EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

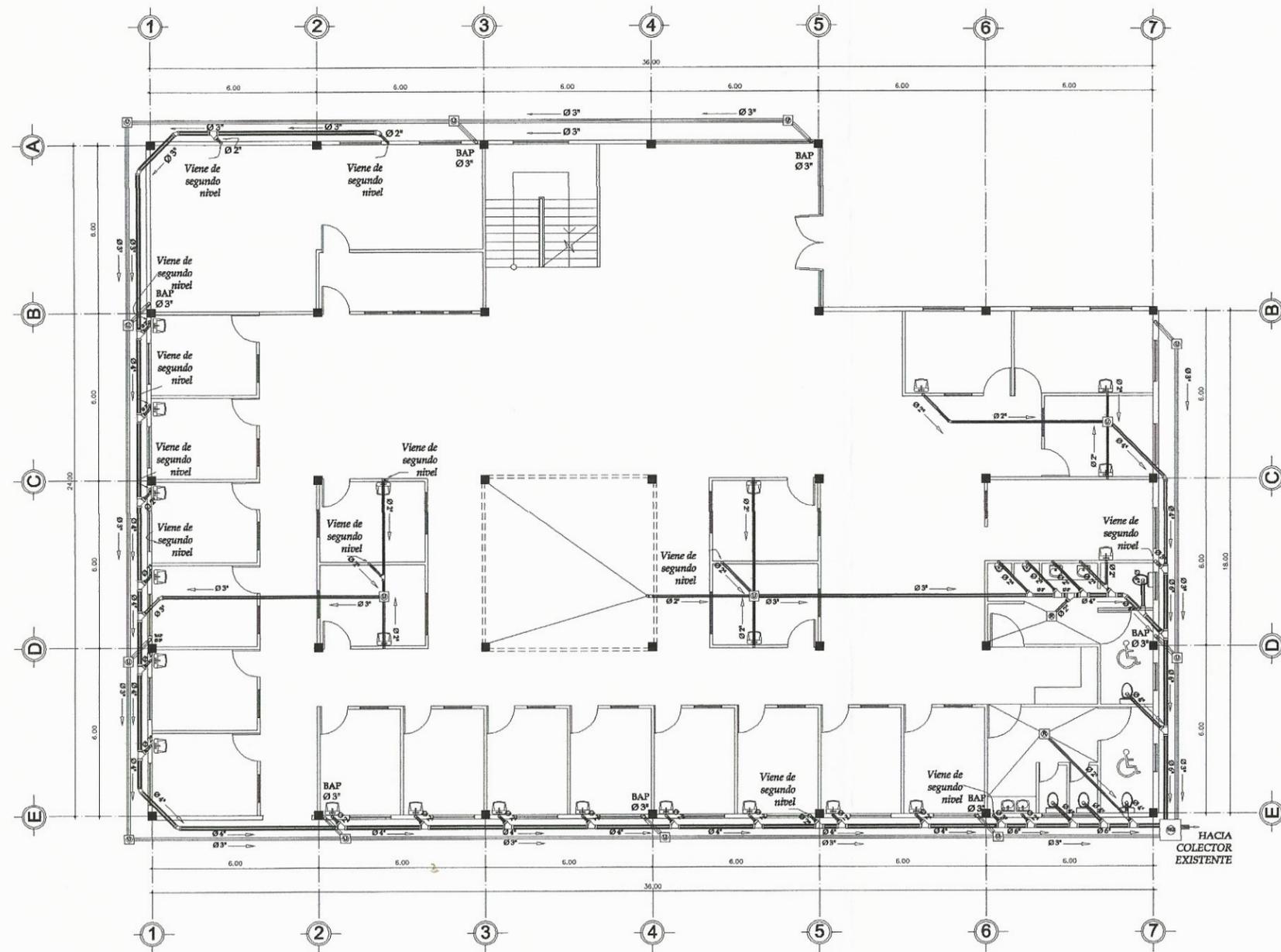
DISEÑO: CAROLINE SOTO  
CALCULO: CAROLINE SOTO  
DIBUJO: CAROLINE SOTO

FECHA: OCTUBRE 2018

ASESORA: Inga. Christa Classon  
INGA. CHRISTA CLASSON

CONTIENE: **PLANTA ACABADOS**

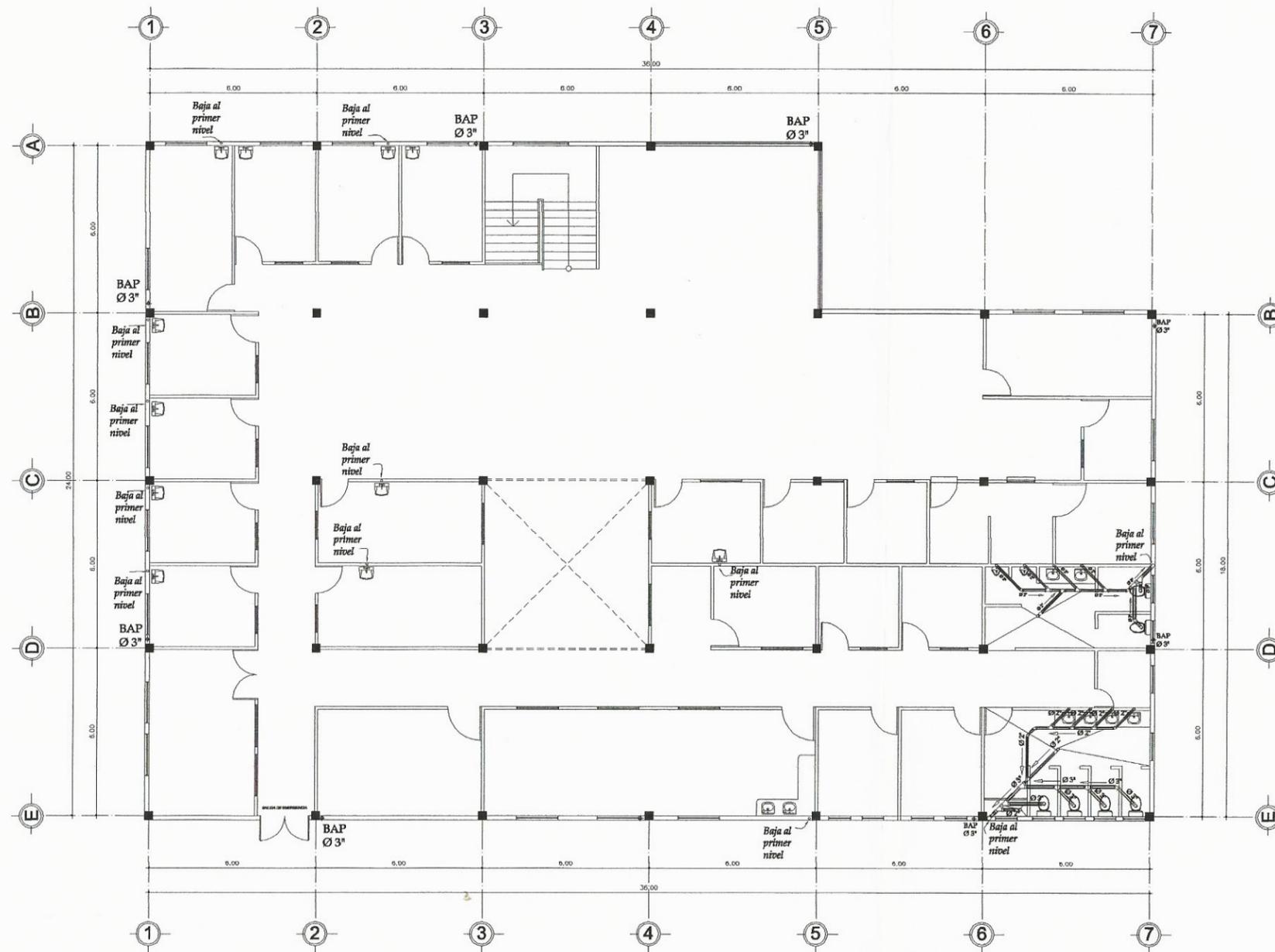
HOJA: 19



SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
	INDICA TUBERIA PARA AGUAS NEGRAS.
	INDICA TUBERIA PARA AGUA PLUVIAL.
	SIFÓN TERMINAL DE PVC.
	YEE SIMPLE DE PVC.
	CODO A 90° VERTICAL.
	CODO A 90° HORIZONTAL DE PVC.
	CODO A 45° HORIZONTAL DE PVC.
	CAJA UNIÓN
	CAJA DE REGISTRO DE LADILLO TAYUYO
	CAJA REPOSADERA
	REDUCIDOR DE Ø \"x\" A Ø \"x\"
	INDICA DIRECCION, Y PENDIENTE DEL 2% EN TODA LA TUBERIA HORIZONTAL.
	BAIADA DE AGUA PLUVIAL.

**PLANTA DRENAJE SANITARIO IGSS**  
 PRIMER NIVEL ESCALA 1:200

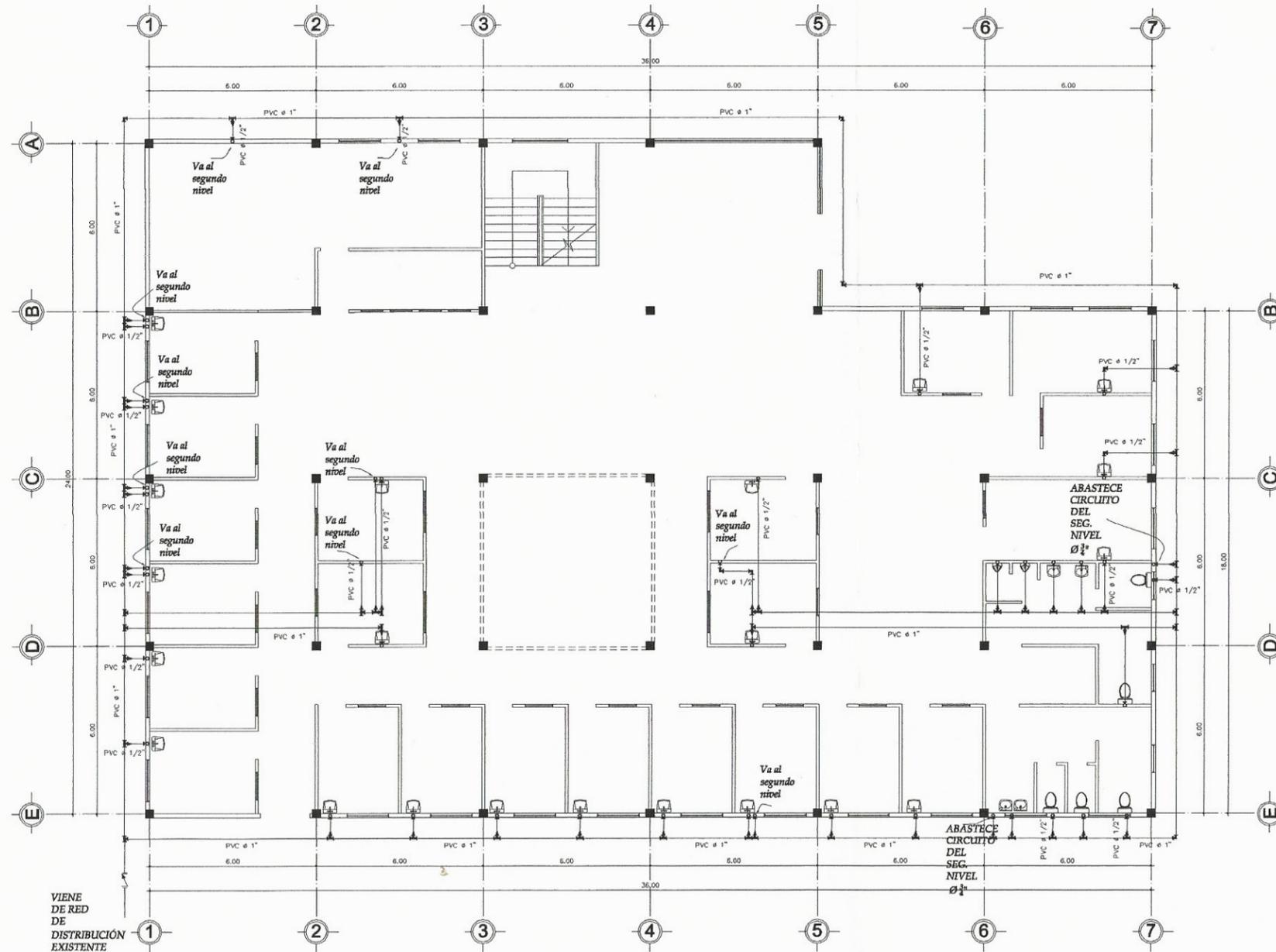
<b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> FACULTAD DE INGENIERÍA		
PROYECTO: <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>		
DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULO: CAROLINE SOTO	DIBUJO: CAROLINE SOTO
CONTIENE: <b>PLANTA DE DRENAJE SANITARIO PRIMER NIVEL</b>		FECHA: OCTUBRE 2013 ESCALA: CANDIDADA HOJA: 8 de 19



SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
	INDICA TUBERIA PARA AGUAS NEGRAS.
	INDICA TUBERIA PARA AGUA PLUVIAL.
	SIFÓN TERMINAL DE PVC.
	YEE SIMPLE DE PVC.
	CODO A 90° VERTICAL.
	CODO A 90° HORIZONTAL DE PVC.
	CODO A 45° HORIZONTAL DE PVC.
	CAJA UNIÓN
	CAJA DE REGISTRO DE LADILLO TAYUYO
	CAJA REPOSADERA
	REDUCIDOR DE Ø "X" A Ø "Y"
	INDICA DIRECCION, Y PENDIENTE DEL 2% EN TODA LA TUBERÍA HORIZONTAL
	BAJADA DE AGUA PLUVIAL

**PLANTA DRENAJE SANITARIO IGSS**  
 SEGUNDO NIVEL ESCALA 1:200

	<b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> <b>FACULTAD DE INGENIERÍA</b>	
	PROYECTO: <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>	ESCALA: INDICADA
DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULÓ: CAROLINE SOTO	DIBUJÓ: CAROLINE SOTO
CONTIENE: <b>PLANTA DE DRENAJE SANITARIO SEGUNDO NIVEL</b>		FECHA: OCTUBRE 2015 ASesor: Inga. Christina Clason de... Inga. CHRISTA CLASON



SIMBOLOGIA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
PVC	TUBERÍA PLÁSTICA PARA AGUA FRÍA
---	TUBERÍA DE MATERIAL Y DIÁMETRO INDICADO PARA AGUA FRÍA
⊥	ACCESORIO EN "T" HORIZONTAL
⊥	ACCESORIO EN "T" VERTICAL
⊥	CODO PVC 90° VERTICAL HACIA ARRIBA
⊥	CODO PVC 90° EN POSICIÓN HORIZONTAL
⊥	ACCESORIO EN "X" HORIZONTAL
▶	ACCESORIO REDUCIDOR
⊥	LLAVE DE RETENCIÓN (CHECKE) O VÁLVULA DE UN SENTIDO
∅	INDICA EL DIÁMETRO DE LA TUBERÍA

**PLANTA DRENAJE PLUVIAL IGSS**  
 PRIMER NIVEL ESC.1:200

**UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**  
 FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

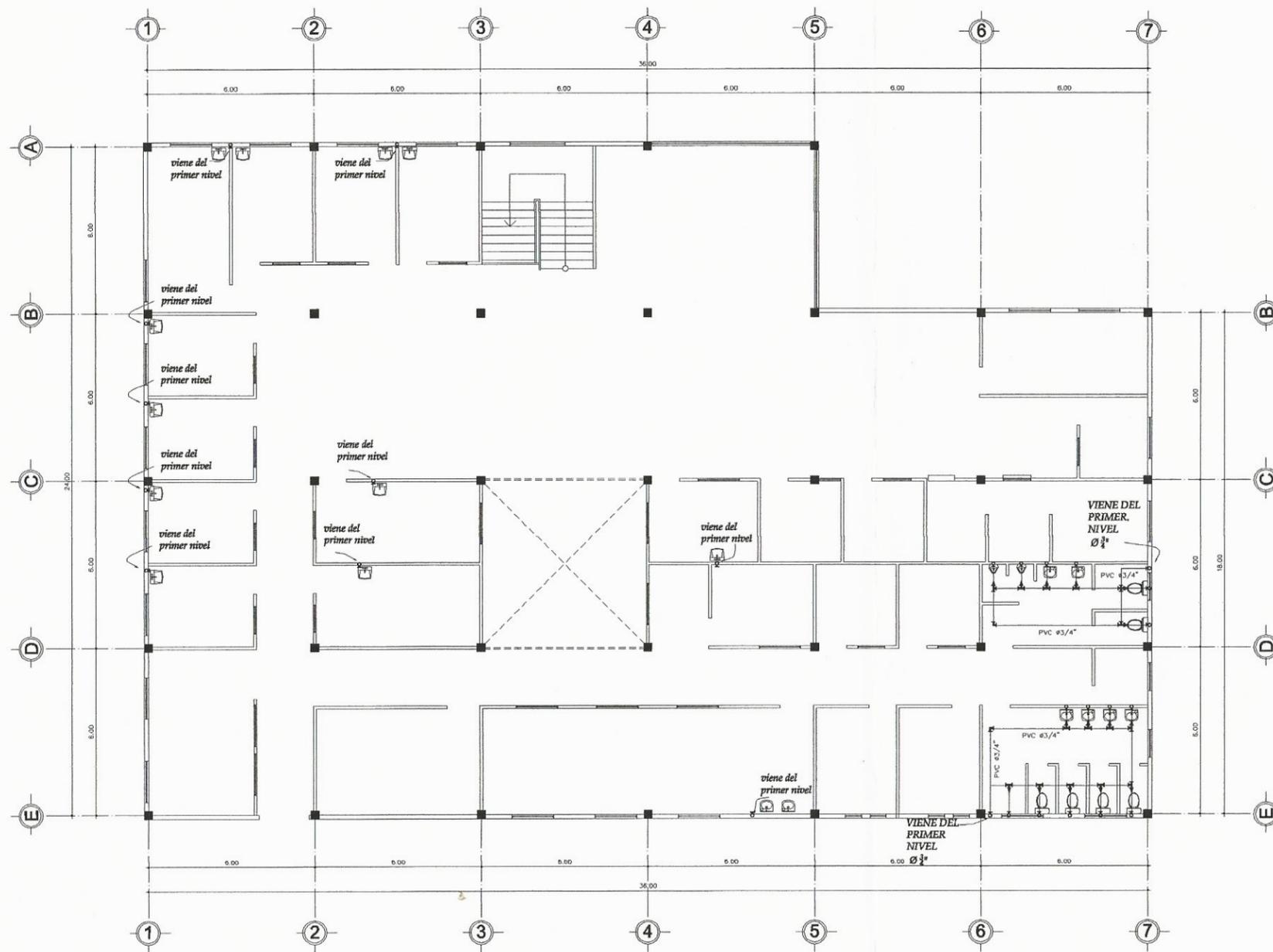
FECHA: OCTUBRE 2015  
 ESCALA: INDICADA

DISEÑO: CAROLINE SOTO  
 CALCULO: CAROLINE SOTO  
 DIBUJO: CAROLINE SOTO

CONTIENE:  
**PLANTA DE DRENAJE PLUVIAL PRIMER NIVEL**

INGA. CRISTINA CLASSON DE PINTO  
 ASESORA - SUPERVISORA DE EPS  
 Unidad de Estudios de Ingeniería EPS

19



SIMBOLOGIA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO
PVC	TUBERÍA PLÁSTICA PARA AGUA FRÍA
	TUBERÍA DE MATERIAL Y DIÁMETRO INDICADO PARA AGUA FRÍA
	ACCESORIO EN T <sup>a</sup> HORIZONTAL
	ACCESORIO EN T <sup>a</sup> VERTICAL
	CODO PVC 90° VERTICAL HACIA ARRIBA
	CODO PVC 90° EN POSICIÓN HORIZONTAL
	ACCESORIO EN T <sup>a</sup> HORIZONTAL
	ACCESORIO REDUCIDOR
	LLAVE DE RETENCIÓN (CHEQUE) O VÁLVULA DE UN SENTIDO
	INDICA EL DIÁMETRO DE LA TUBERÍA

# PLANTA DRENAJE PLUVIAL IGSS

SEGUNDO NIVEL ESC.1:200



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:

EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA

DISEÑO:

CAROLINE SOTO

CALCULO:

CAROLINE SOTO

DIBUJO:

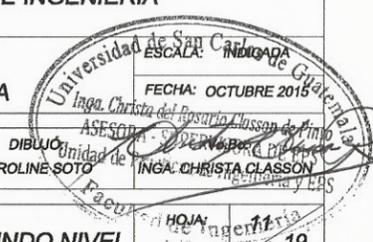
CAROLINE SOTO

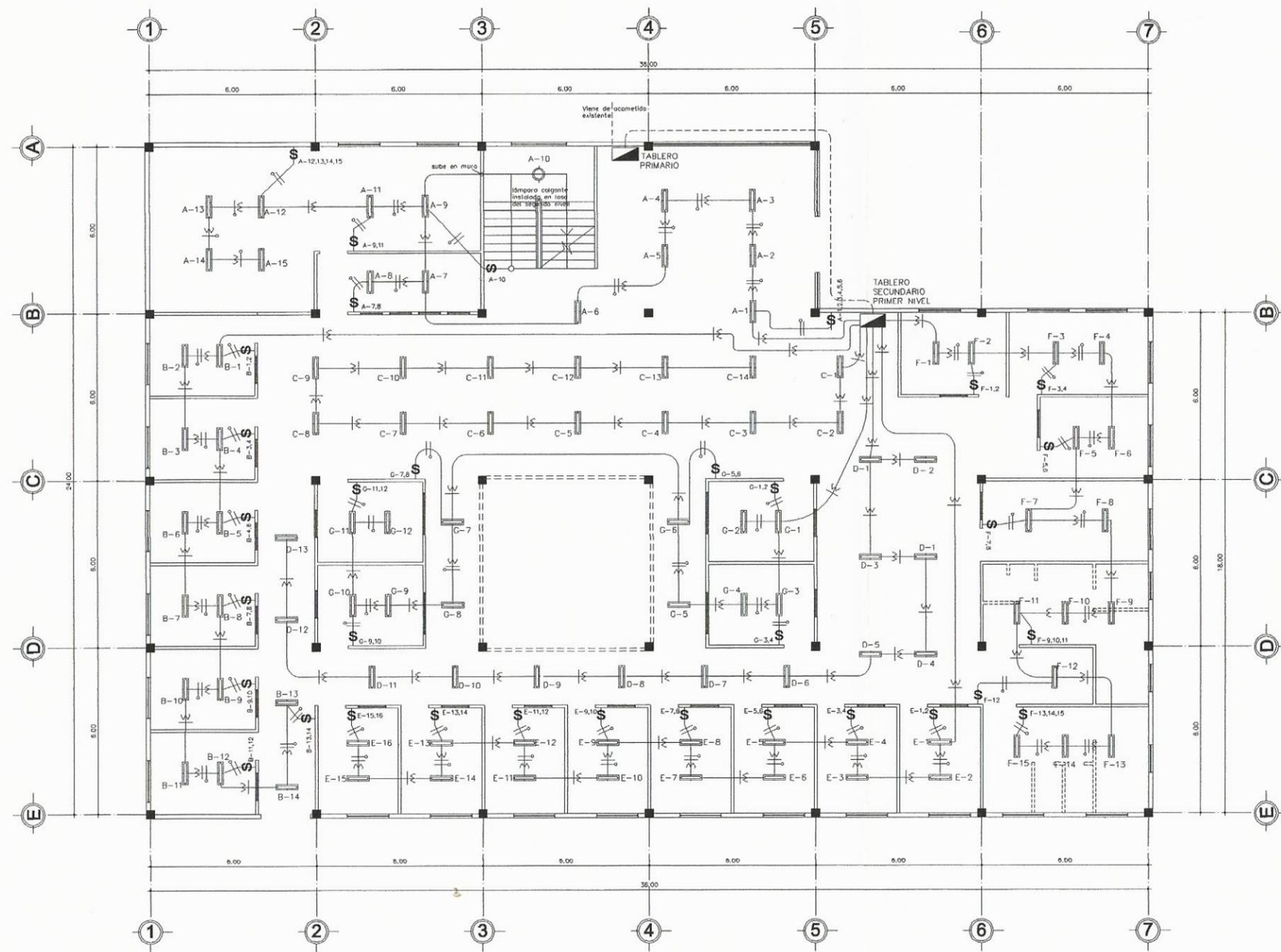
CONTIENE:

PLANTA DE DRENAJE PLUVIAL SEGUNDO NIVEL

HOJA:

19





SIMBOLOGIA		
SÍMBOLO	SIGNIFICADO	LOCALIZA
A, B, C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS	VARIOS
	LAMPARA FLUORESCENTE DE 2 X 20	CIELO
	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CIRCUITOS	1.70
	TUBERÍA PARA ACOMETIDA CONDUIT METÁLICO Ø 1 1/2"	PISO O CIELO
	LAMPARA COLGANTE, DISEÑO A CRITERIO DE LAS AUTORIDADES HOSPITALARIAS	CIELO
	CONDUCTOR NEUTRO	TUBERÍA
	CONDUCTOR LÍNEA ACTIVA O POSITIVO	TUBERÍA
	CONDUCTOR RETORNO	TUBERÍA
	TUBERÍA DE POLIDUCTO PARA CIRCUITO EN LOSA	CIELO
	INTERRUPTOR SIMPLE	1.30
	2 = UNIDAD QUE CONTROLA	

**PLANTA DE ILUMINACIÓN** IGSS  
 PRIMER NIVEL ESC.1:200

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
 FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO: EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA

FECHA: OCTUBRE 2015

ASESORA: Inga. Christina Cárdenas de Pinto

DISEÑO: CAROLINE SOTO

CALCULÓ: CAROLINE SOTO

DIBUJO: CAROLINE SOTO

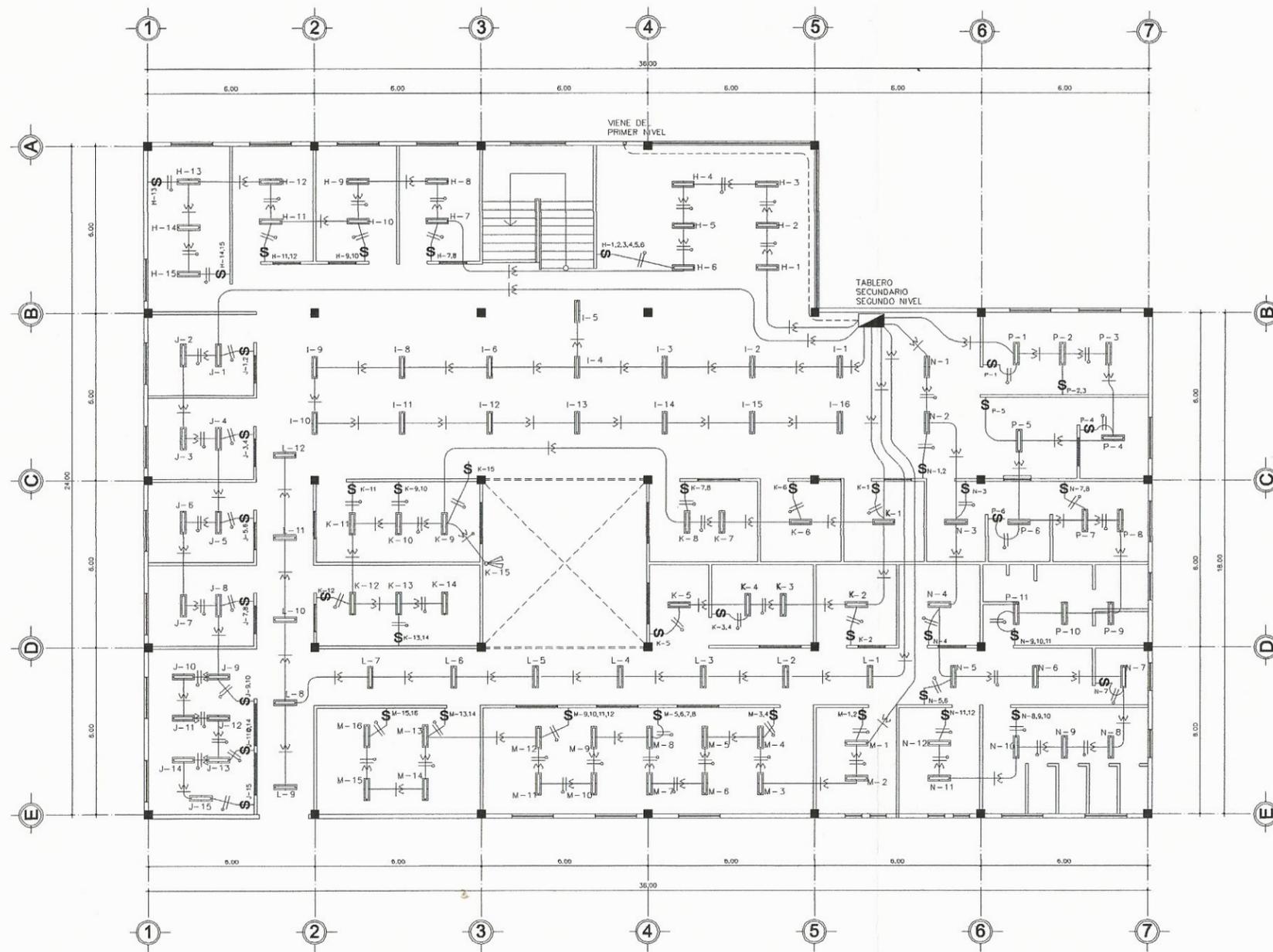
INGA. CHRISTA CLAYTON

ESCALA: INDICADA

CONTIENE: PLANTA DE ILUMINACIÓN PRIMER NIVEL

HOJA: 12

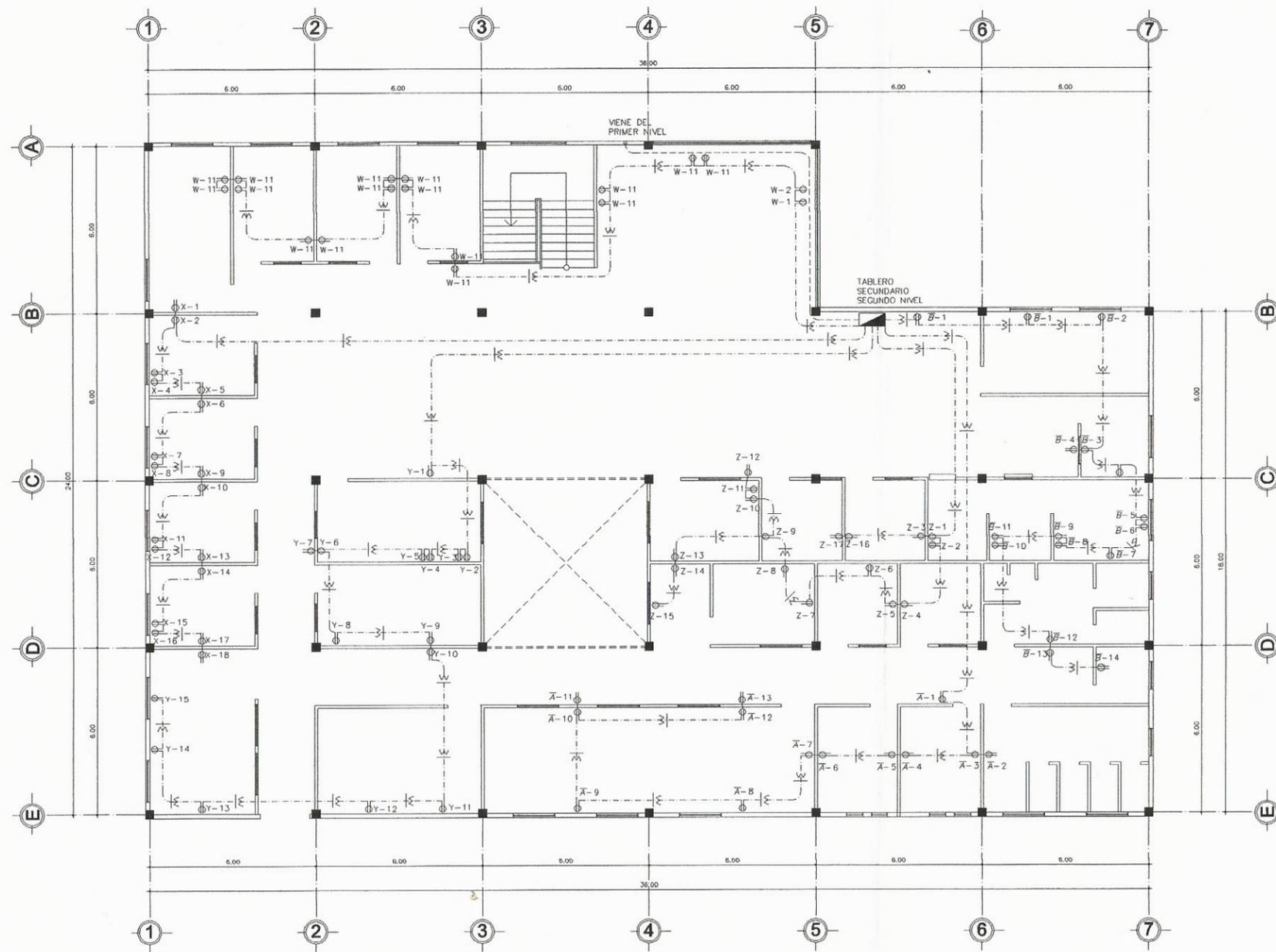
19



SIMBOLOGÍA		
SÍMBOLO	SIGNIFICADO	LOCALIZA
A, B, C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS	VARIOS
	LAMPARA FLOURESCENTE DE 2 X 20	CIELO
	TABLERO DE DISTRIBUCION DE CIRCUITOS	1.70
	TUBERIA PARA ACOMETIDA CONDUIT METALICO Ø 1 1/2"	PISO O CIELO
	LAMPARA COLGANTE, DISEÑO A CRITERIO DE LAS AUTORIDADES HOSPITALARIAS	CIELO
	CONDUCTOR NEUTRO	TUBERIA
	CONDUCTOR LINEA ACTIVA O POSITIVO	TUBERIA
	CONDUCTOR RETORNO	TUBERIA
	TUBERIA DE POLIDUCTO PARA CIRCUITO EN LOSA	CIELO
	INTERRUPTOR SIMPLE	1.20
	2 = UNIDAD QUE CONTROLA	

**PLANTA DE ILUMINACIÓN**  
 SEGUNDO NIVEL ESC.1:200

<b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> FACULTAD DE INGENIERÍA		
PROYECTO: <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>		
FECHA: OCTUBRE 2015		
DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULÓ: CAROLINE SOTO	DIBUJO: CAROLINE SOTO
CONTIENE: <b>PLANTA DE ILUMINACIÓN SEGUNDO NIVEL</b>		
HOJA: 13		19



SIMBOLOGIA		
SÍMBOLO	SIGNIFICADO	LOCALIZA
A, B, C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS	VARIOS
A-1	TOMACORRIENTE DOBLE EN MURO 1 = No. DE UNIDAD A = CIRCUITO ALIMENTADOR	MURO
[Symbol]	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CIRCUITOS	170
[Symbol]	CONDUCTOR NEUTRO	TUBERÍA
[Symbol]	CONDUCTOR LÍNEA ACTIVA O POSITIVO	TUBERÍA
[Symbol]	TUBERÍA PVC ELÉCTRICO PARA CIRCUITO	VARIOS

**PLANTA DE FUERZA**  
 SEGUNDO NIVEL  
**IGSS**  
 ESC. 1:200

**UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**  
**FACULTAD DE INGENIERÍA**

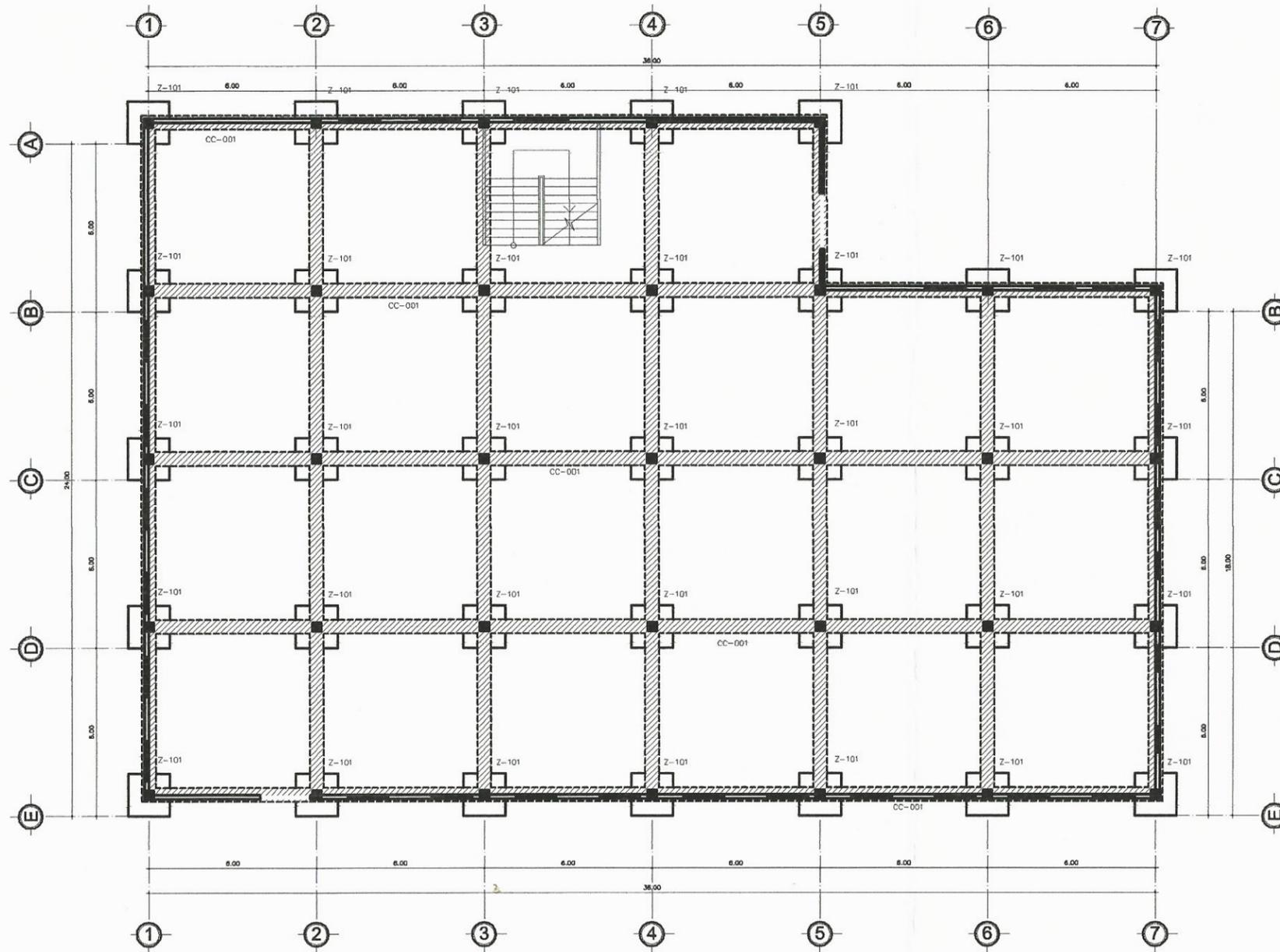
PROYECTO: **EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA  
 FECHA: OCTUBRE 2015

DISEÑO: CAROLINE SOTO  
 CALCULÓ: CAROLINE SOTO  
 DIBUJÓ: ASESORA INGENIERA CAROLINE SOTO  
 INGENIERA CAROLINE SOTO

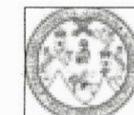
CONTIENE: **PLANTA DE FUERZA SEGUNDO NIVEL**

HOJA: **15**



ESPECIFICACIONES	
<b>CONCRETO:</b> F'c = CONCRETO 4000 lbs/plg A LOS 28 DIAS AGREGADO # 3/4"	
<b>ACERO DE REFUERZO:</b> CIMENTOS Y COLUMNAS GRADO=40 fy= 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup> VIGAS Y LOSAS GRADO=40 fy= 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup>	
<b>CODIGOS DE REFERENCIA:</b> ACI-318-11      AGIES NSE 3-10 ACI-360-3-05	
<b>NOTA:</b> VER DETALLES ESTRUCTURALES EN LA HOJA 18/19	


**PLANTA DE CIMENTACIÓN** IGSS  
 PRIMER NIVEL      ESC.1:200

 <b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> <b>FACULTAD DE INGENIERÍA</b>		
<b>PROYECTO:</b> <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>		
<b>FECHA:</b> OCTUBRE 2018		
<b>DISEÑO:</b> CAROLINE SOTO	<b>CALCULO:</b> CAROLINE SOTO	<b>DIBUJO:</b> ASESORA - SUPERVISOR CAROLINE SOTO de INGENIERIA Y EP INGENIERA CHRISTA CLASSON
<b>CONTIENE:</b> <b>PLANTA DE CIMENTACIÓN</b>		<b>HOJA:</b> 19 de 19



ESPECIFICACIONES	
<b>CONCRETO:</b> F <sub>c</sub> = CONCRETO 4000 lbs/plg A LOS 28 DIAS AGREGADO @ 3/4"	
<b>ACERO DE REFUERZO:</b> CIMENTOS Y COLUMNAS GRADO=40 f <sub>y</sub> = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup> VIGAS Y LOSAS GRADO=40 f <sub>y</sub> = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup>	
<b>CODIGOS DE REFERENCIA:</b> ACI-318-11 ASES NSE 3-10 ACI-360-3-05	
<b>EMPALMES DE VARILLAS Y LONGITUD DE ANCLAJES:</b>	
VARILLA	LONGITUD
No 3	0.40 m
No 4	0.50 m
No 5	0.60 m
No 6	0.70 m

**NOTA:**  
VER DETALLES ESTRUCTURALES Y SECCIONES DE LOSA EN LA HOJA 18/19

**PLANTA DE LOSAS** **IGSS**  
PRIMER NIVEL ESC.1:200

 <b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> <b>FACULTAD DE INGENIERÍA</b>		
<b>PROYECTO:</b> <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>		
<b>FECHA:</b> OCTUBRE 2015		
<b>DISEÑO:</b> CAROLINE SOTO	<b>CALCULO:</b> CAROLINE SOTO	<b>DIBUJO:</b> CAROLINE SOTO
<b>CONTIENE:</b> <b>PLANTA DE LOSAS PRIMER NIVEL</b>		
		<b>HOJA:</b> 16 <b>Facultad de Ingeniería</b>

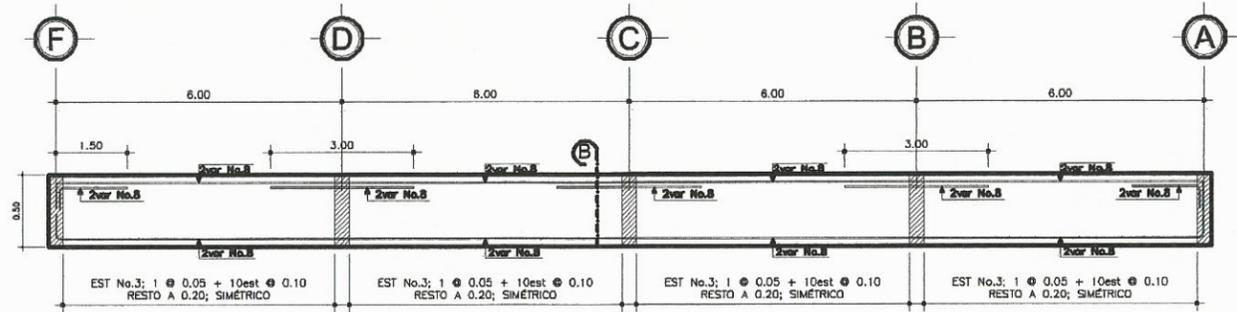


ESPECIFICACIONES	
<b>CONCRETO:</b> F'c = CONCRETO 4000 lbs/plg A LOS 28 DIAS AGREGADO $\phi$ 3/4"	
<b>ACERO DE REFUERZO:</b> CIMENTOS Y COLUMNAS GRADO=40 fy = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup> VIGAS Y LOSAS GRADO=40 fy = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup>	
<b>CODIGOS DE REFERENCIA:</b> ACI-318-11 AGIES NSE 3-10 ACI-360-3-05	
<b>EMPALMES DE VARILLAS Y LONGITUD DE ANCLAJES:</b>	
VARILLA	LONGITUD
No 3	0.40 m
No 4	0.50 m
No 5	0.60 m
No 6	0.70 m

**NOTA:**  
VER DETALLES ESTRUCTURALES Y SECCIONES DE LOSA EN LA HOJA 18/19

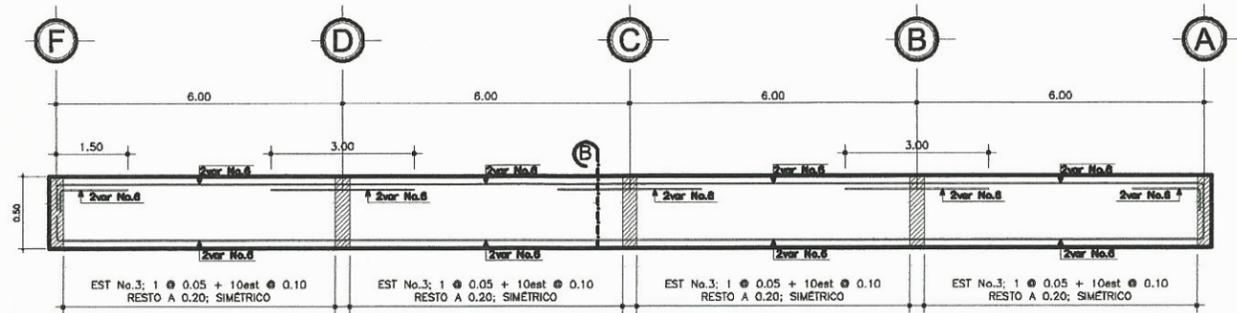
**PLANTA DE LOSAS** **IGSS**  
SEGUNDO NIVEL ESC.1:200

 <b>UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA</b> <b>FACULTAD DE INGENIERÍA</b>		PROYECTO: <b>EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA</b>		ESCALA: INDICADA
		DISEÑO: CAROLINE SOTO		CALCULO: CAROLINE SOTO
CONTIENE: <b>PLANTA DE LOSAS SEGUNDO NIVEL</b>		HOJA:		17 / 19



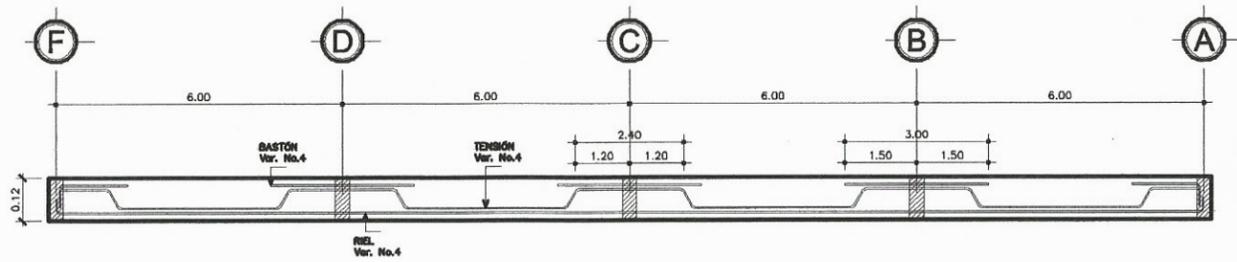
**ELEVACIÓN DE VIGA V-101**

ESCALA HORIZONTAL: 1:150  
ESCALA VERTICAL: 1:50



**ELEVACIÓN DE VIGA V-201**

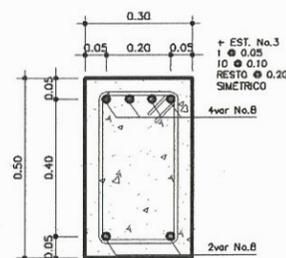
ESCALA HORIZONTAL: 1:150  
ESCALA VERTICAL: 1:50



**ELEVACIÓN DE LOSA**

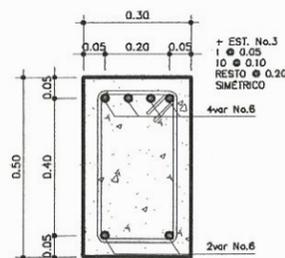
ESCALA HORIZONTAL: 1:150  
ESCALA VERTICAL: 1:25

PRIMER NIVEL Y SEGUNDO NIVEL



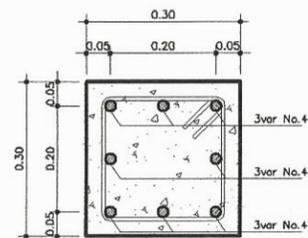
**SECCIÓN DE VIGA V-101** ESCALA: 1:20

SECCIÓN A



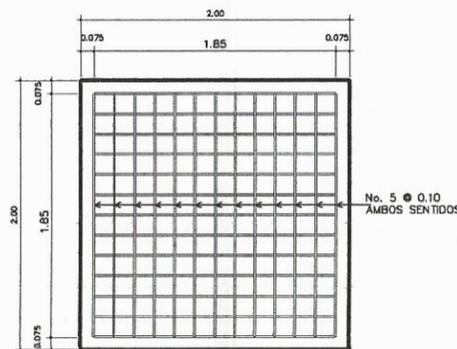
**SECCIÓN DE VIGA V-201** ESCALA: 1:20

SECCIÓN B



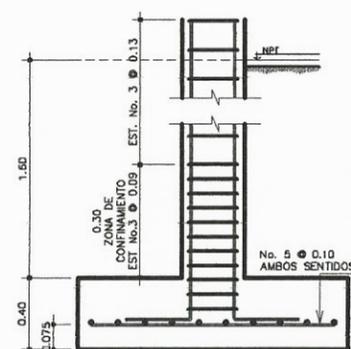
**SECCIÓN DE COLUMNA C-101** ESCALA: 1:15

SECCIÓN B



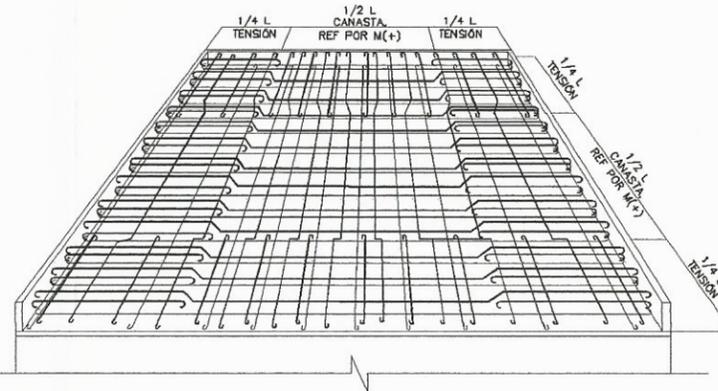
**ZAPATA Z-101** ESCALA: 1:56

DISTRIBUCIÓN DE ACERO



**ZAPATA Z-101** ESCALA: 1:40

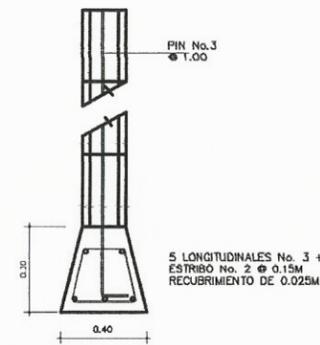
ELEVACIÓN



**ISOMÉTRICO DE ARMADO DE LOSA**

SIN ESCALA

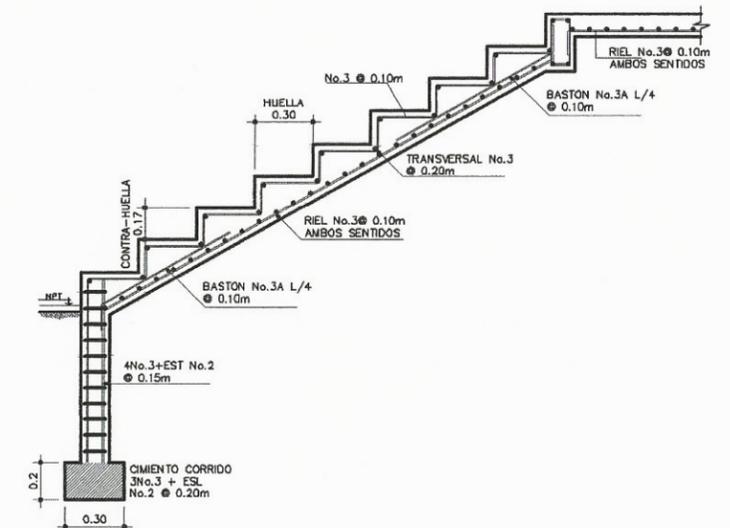
LOSA MACIZA, PRIMER Y SEGUNDO NIVEL



**CC-001**

ESCALA: 1:25

DISTRIBUCIÓN DE ACERO



**SECCIÓN DE GRADA** ESCALA: 1:40

ELEVACIÓN

ESPECIFICACIONES	
<b>CONCRETO:</b> F <sub>c</sub> = CONCRETO 4000 lbs/plg A LOS 28 DIAS AGREGADO # 3/4"	
<b>ACERO DE REFUERZO:</b> CIMENTOS Y COLUMNAS GRADO=40 f <sub>y</sub> = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup> VIGAS Y LOSAS GRADO=40 f <sub>y</sub> = 40 000 LBS/PLG <sup>2</sup>	
<b>MAMPOSTERÍA:</b> F <sub>m</sub> = 35 Kg/cm <sup>2</sup>	
<b>CARGAS DE DISEÑO:</b> MUERTA ADICIONAL: --- Kg/M <sup>2</sup> VIVA: --- Kg/M <sup>2</sup>	
<b>CODIGOS DE REFERENCIA:</b> ACI-318-11 AGIES NSE 3-10 ACI-360-3-05	
<b>RECUBRIMIENTOS:</b> CIMENTOS 7 cm. COLUMNAS 2.5 cm. ZAPATAS 7 cm. VIGAS ver detalles	
<b>EMPALMES DE VARILLAS Y LONGITUD DE ANCLAJES:</b>	
VARILLA	LONGITUD
No 3	0.40 m
No 4	0.50 m
No 5	0.60 m
No 6	0.70 m
<b>ESTRIBOS:</b>	
No.	Ld (min.)
No 3	3"
No 4	3"
No 5	4"

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

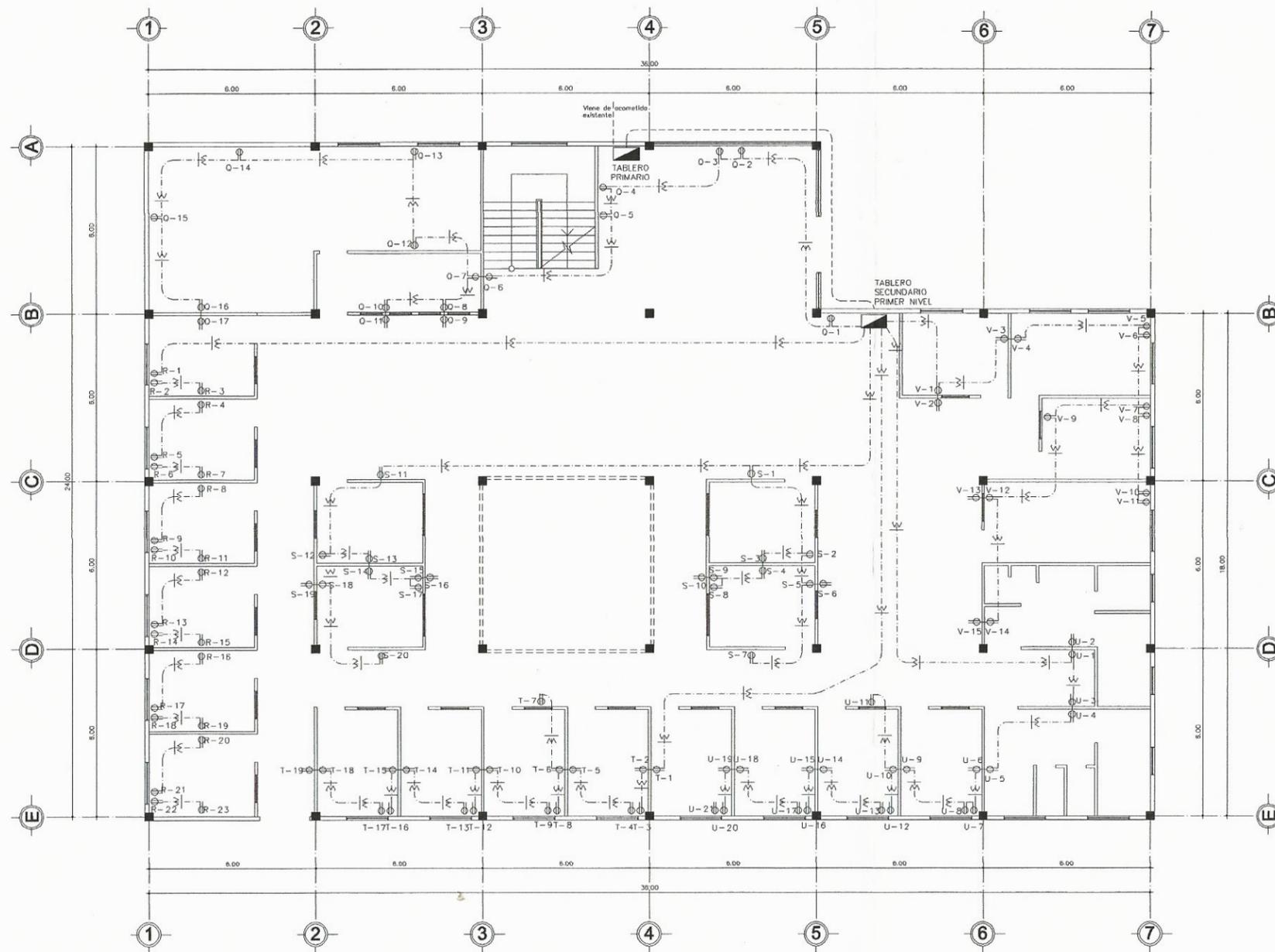
DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULO:  
CAROLINE SOTO

DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

CONTIENE:  
**DETALLES ESTRUCTURALES**

FECHA: OCTUBRE 2015  
ING. CRISTINA CLASSON DE PRITO  
ASESORA EN INGENIERIA  
Unidad de Prácticas de Ingeniería



SIMBOLOGIA		
SÍMBOLO	SIGNIFICADO	LOCALIZA
A,B,C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS	VARIOS
A-1	TOMACORRIENTE DOBLE EN MURO 1 = NO. DE UNIDAD A = CIRCUITO ALIMENTADOR	MURO
	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CIRCUITOS	1.70
	CONDUCTOR NEUTRO	TUBERÍA
	CONDUCTOR LÍNEA ACTIVA O POSITIVO	TUBERÍA
	TUBERÍA PVC ELÉCTRICO PARA CIRCUITO	VARIOS

**PLANTA DE FUERZA**  
PRIMER NIVEL

**IGSS**  
ESC.1:200



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**EDIFICIO PEDIATRÍA, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA  
FECHA: OCTUBRE 2019

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULO:  
CAROLINE SOTO

DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

CONTIENE:  
**PLANTA DE FUERZA PRIMER NIVEL**

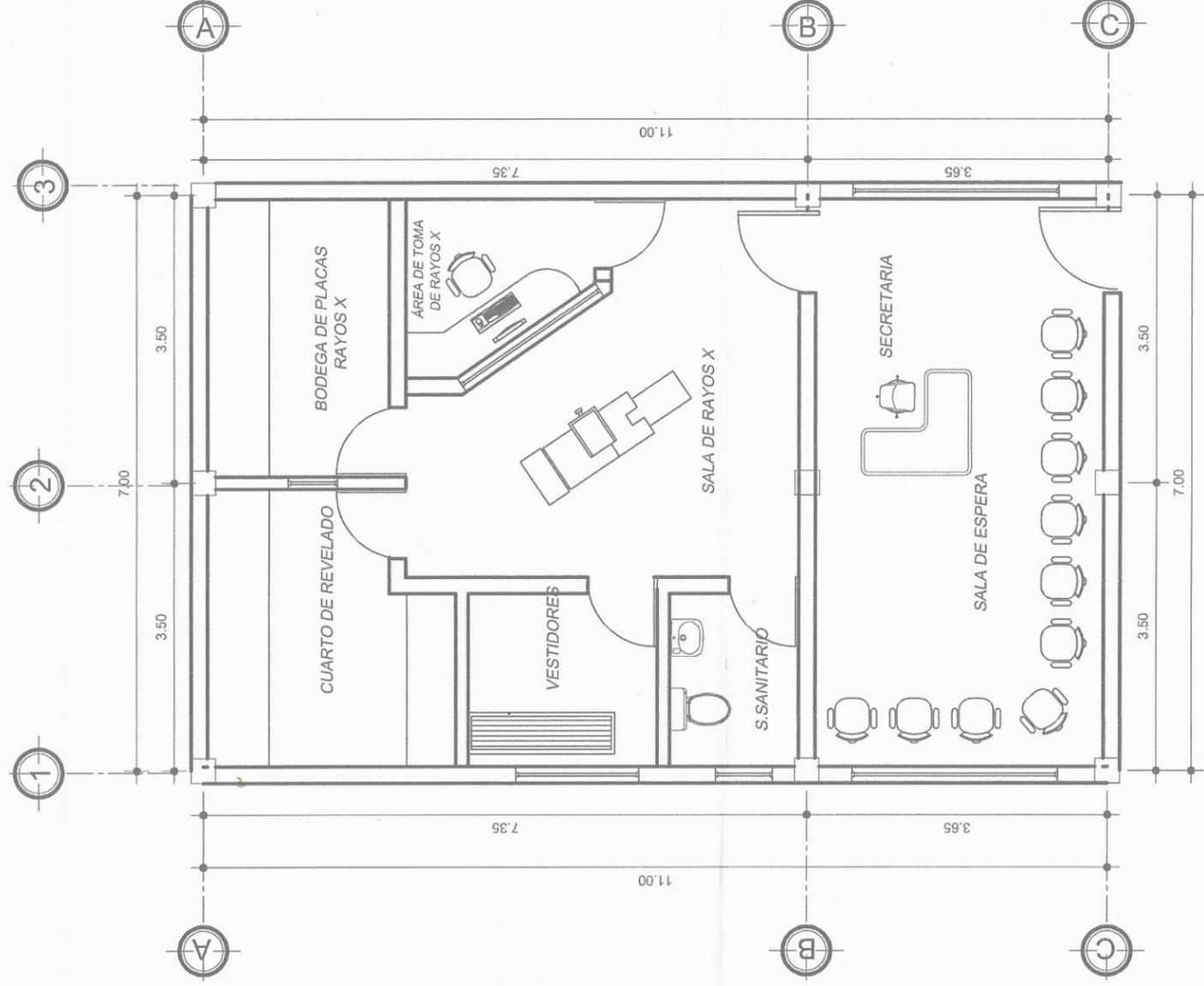
HOJA: 14



Apéndice B  
Planos constructivos del diseño módulo para rayos “X”

Fuente: elaboración propia.





PLANTA ARQUITECTÓNICA

IGSS

ESCALA 1:75



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERIA

PROYECTO:

MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULO:  
CAROLINE SOTO

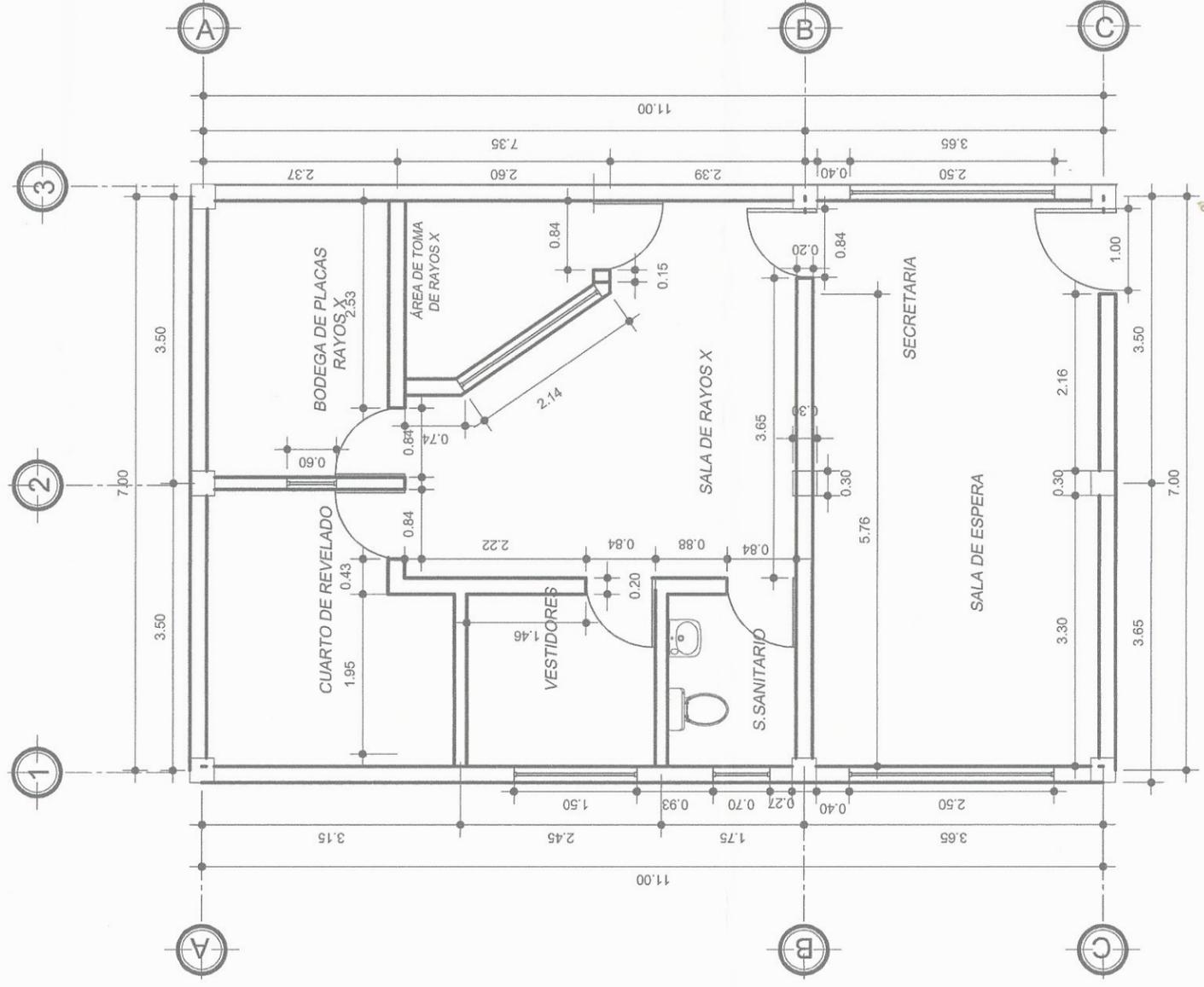
DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

CONTIENE:

PLANTA ARQUITECTÓNICA

Facultad de Ingeniería

12



PLANTA ACOTADA



ESCALA 1:75



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

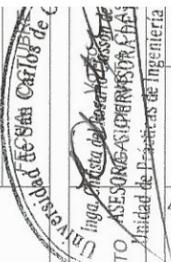
PROYECTO:  
**MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICAL

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

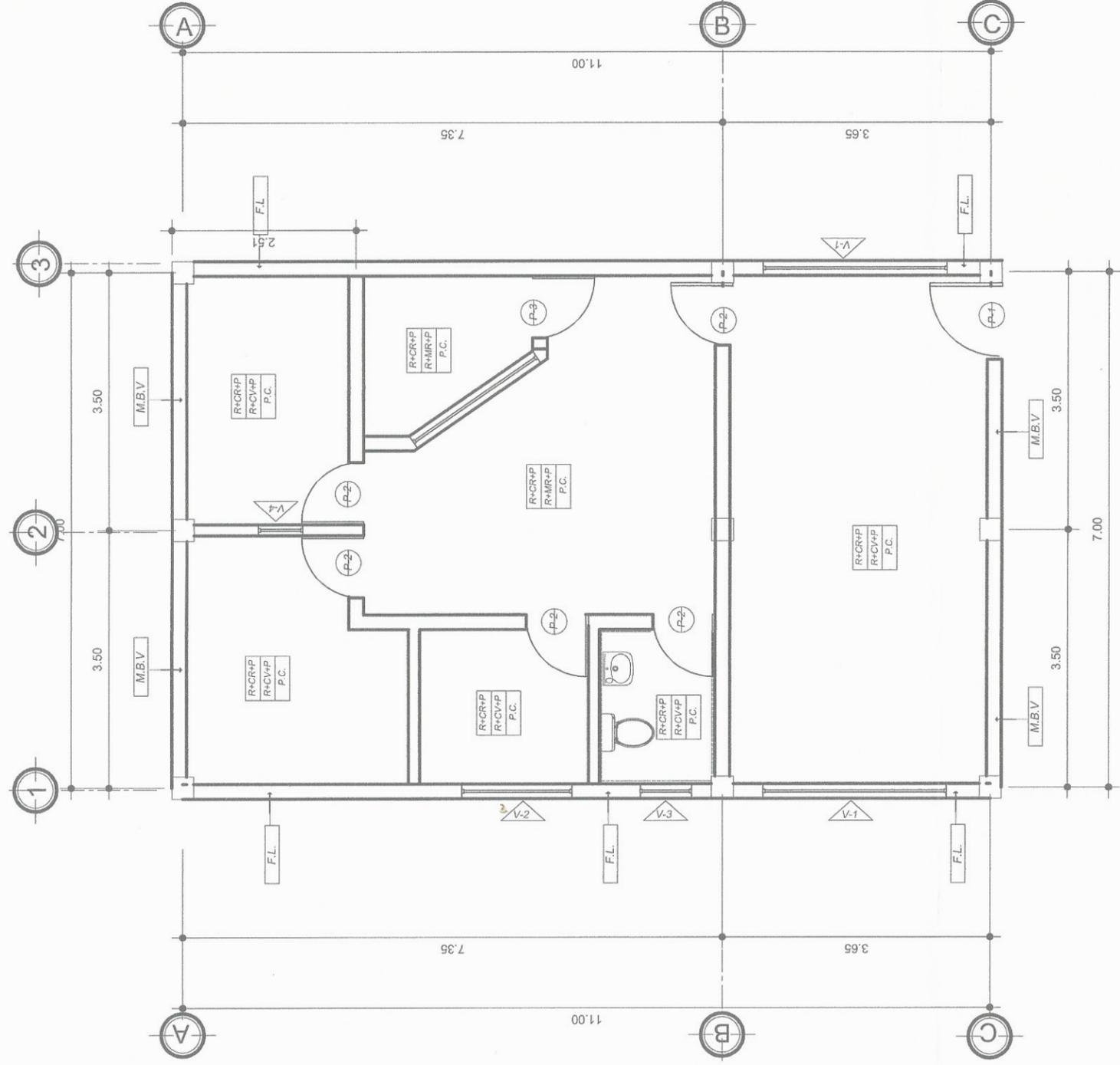
CALCULO:  
CAROLINE SOTO

DIBUJO:  
CAROLINE SOTO



CONTIENE:  
**PLANTA ACOTADA**

HOJA: 2  
de 2  
Ingeniería de Ingeniería



## PLANTA DE ACABADOS

IGSS

ESCALA 1:75

SÍMBOLO	DESCRIPCIÓN
	INDICA ACABADO EN CIELO
	INDICA ACABADO EN PARED
	INDICA ACABADO EN PISO
	INDICA TIPO DE VENTANA
	INDICA TIPO DE PUERTA
	INDICA ACABADO EN MURO
R+CV+P	INDICA REPELLO + CERNIDO VERTICAL + PINTURA
R+CR+P	INDICA REPELLO+CERNIDO REMLINEADO+PINTURA
P.C.	INDICA PISO CERAMICO DE 30X30
F.L.	INDICA FACHALETA DE LADRILLO
M.R.	INDICA MURO REFORZADO CON MATERIAL XXXXX
	INDICA AZULEJO NACIONAL DE 15X15

PLANTILLA DE VENTANAS					
TIPO	ANCHO	ALTO	SILLAR	DINTEL	MATERIAL
V-1	2.50	1.50	1.20	2.70	ALUMINIO
V-2	1.50	0.60	2.20	2.60	ALUMINIO
V-3	0.70	0.36	2.60	2.95	ALUMINIO
V-4	0.60	0.60	1.00	1.60	ALUMINIO

PLANTILLA DE VENTANAS			
TIPO	ANCHO	ALTO	MATERIAL
P-1	1.00	2.10	METAL
P-2	0.64	2.10	INFORNADO LOW MATERIAL BOXX
P-3	0.64	1.50	MDF



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERIA

PROYECTO:

MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

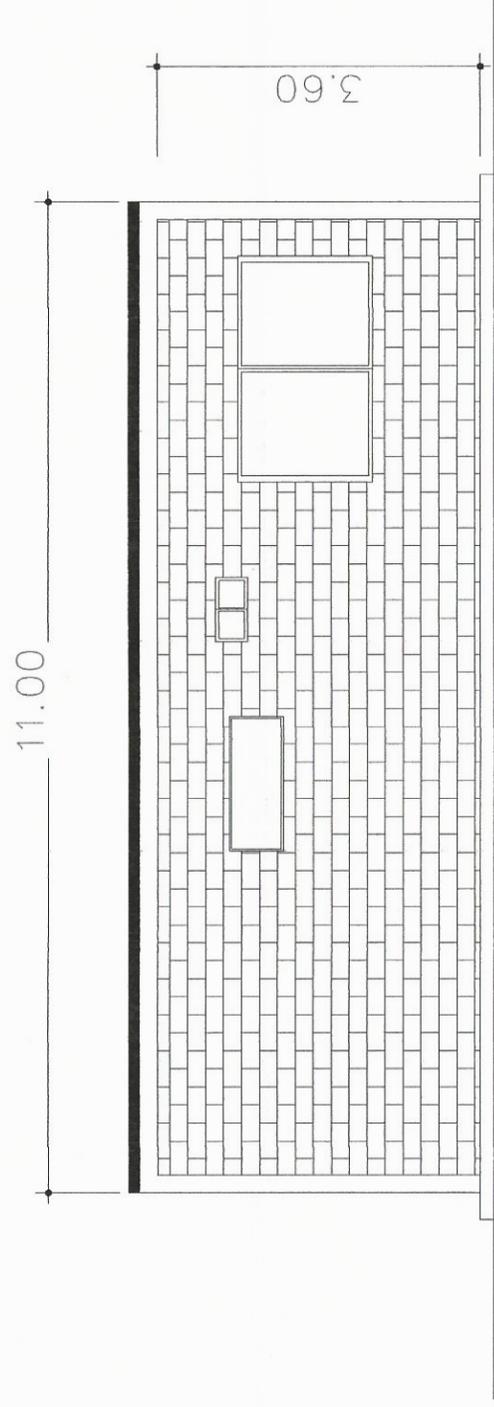
CALCULO:  
CAROLINE SOTO

DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

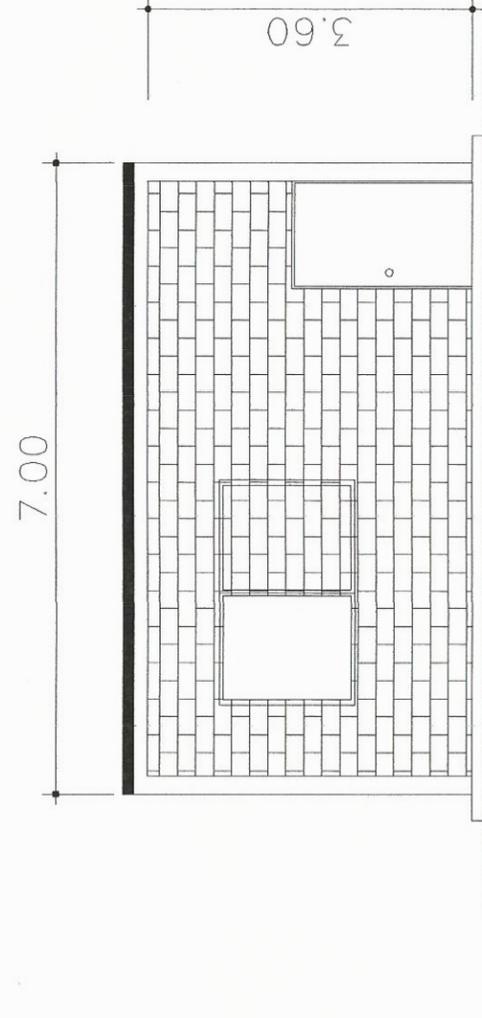
CONTIENE:

PLANTA DE ACABADOS

12



**ELEVACIÓN LATERAL** **IGSS**  
 ESCALA 1:75



**ELEVACIÓN LATERAL** **IGSS**  
 ESCALA 1:75



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
 FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA

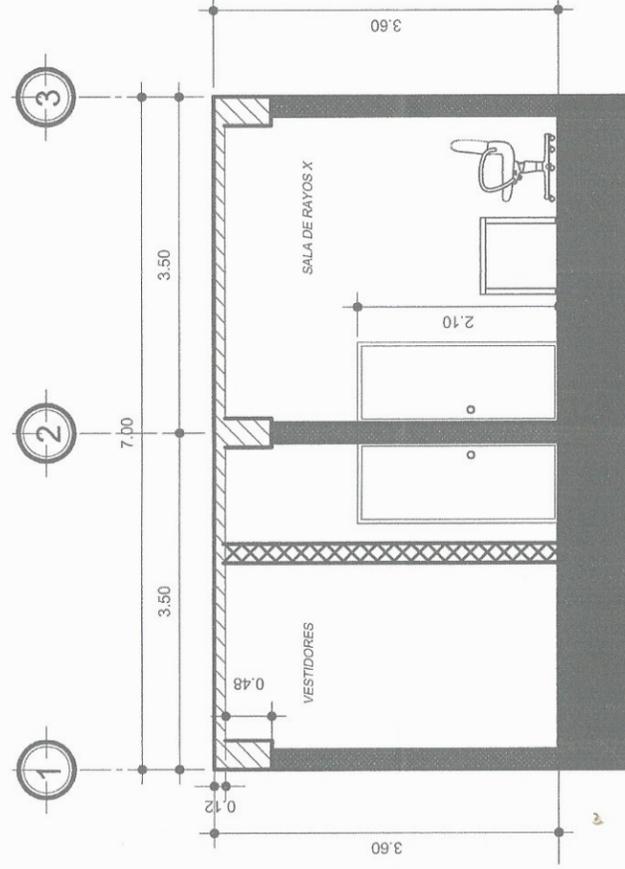
DISEÑO:  
 CAROLINE SOTO

CALCULO:  
 CAROLINE SOTO

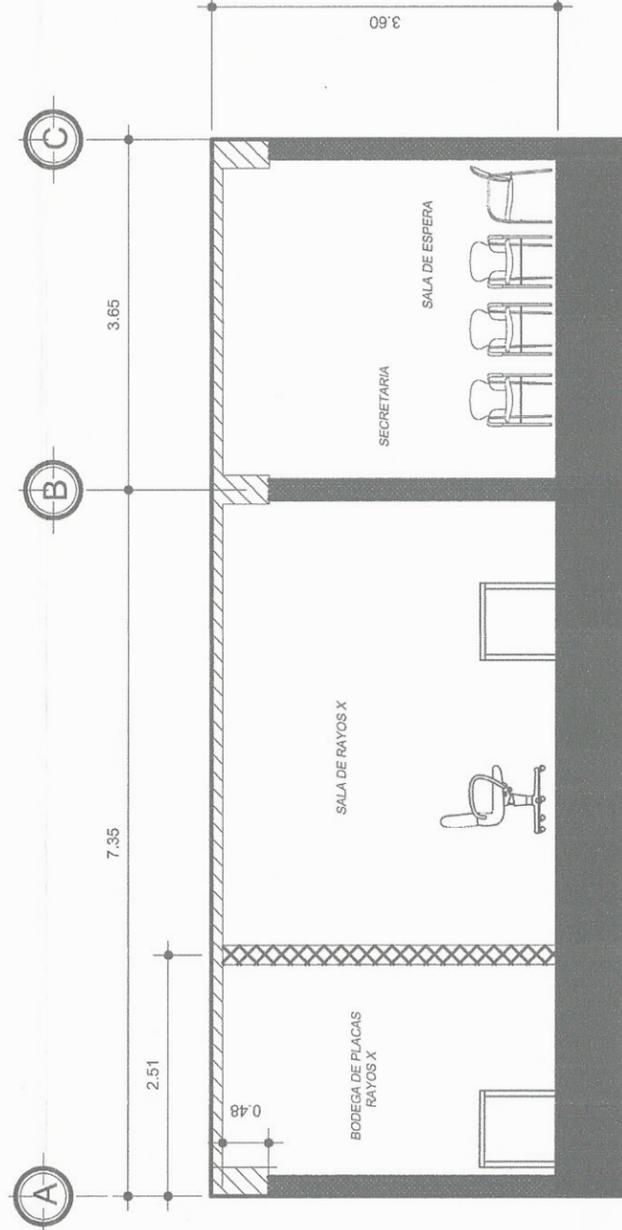
DIBUJO:  
 CAROLINE SOTO

FECHA: OCTUBRE 2015  
 Universidad de San Carlos de Guatemala  
 Instituto de Ingeniería y Arquitectura  
 Unidad de Estudios de Ingeniería y EPS  
 HOJA: 4 de 4  
 de Ingeniería

CONTIENE:  
**FACHADAS**



**SECCION A-A'** **IGSS**  
**ESCALA 1:75**



**SECCION B-B'** **IGSS**  
**ESCALA 1:75**

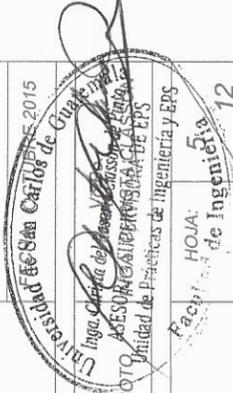


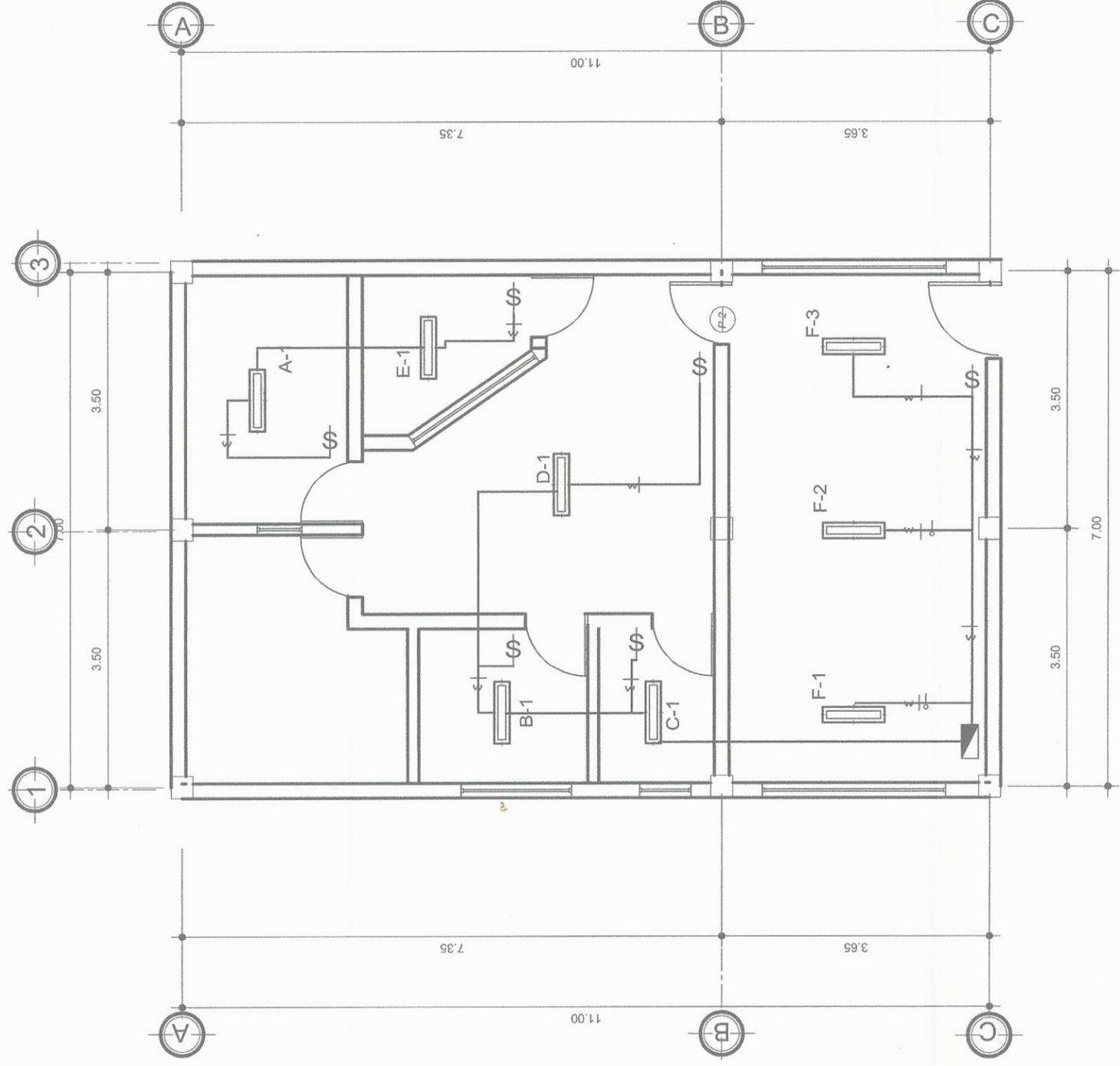
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
 FACULTAD DE INGENIERIA

PROYECTO: **MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**  
 ESCALA: INDICADA

DISEÑO: CAROLINE SOTO	CALCULO: CAROLINE SOTO	DIBUJO: CAROLINE SOTO
--------------------------	---------------------------	--------------------------

CONTIENE: **SECCIONES**  
 HOJA: **5** de **12**





SIMBOLOGÍA	
SÍMBOLO	SIGNIFICADO LOCALIZA
A, B, C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS VARIOS
	LAMAPARA FLOURECENTE DE 2 X 20 CIELO
	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CIRCUITOS 1.70
	TUBERÍA PARA ACOMETIDA CONDUIT METÁLICO Ø 1 1/2" PISO O CIELO
	LAMPARA COLGANTE. DISEÑO A CRITERIO DE LAS AUTORIDADES HOSPITALARIAS CIELO
	CONDUCTOR NEUTRO TUBERÍA
	CONDUCTOR LÍNEA ACTIVA O POSITIVO TUBERÍA
	CONDUCTOR RETORNO TUBERÍA
	TUBERÍA DE POLIDUCTO PARA CIRCUITO EN LOSA CIELO
	INTERRUPTOR SIMPLE 1.20
	2 = UNIDAD QUE CONTROLA

## PLANTA DE ILUMINACION



ESCALA 1:75



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERIA

PROYECTO:

MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULO:  
CAROLINE SOTO

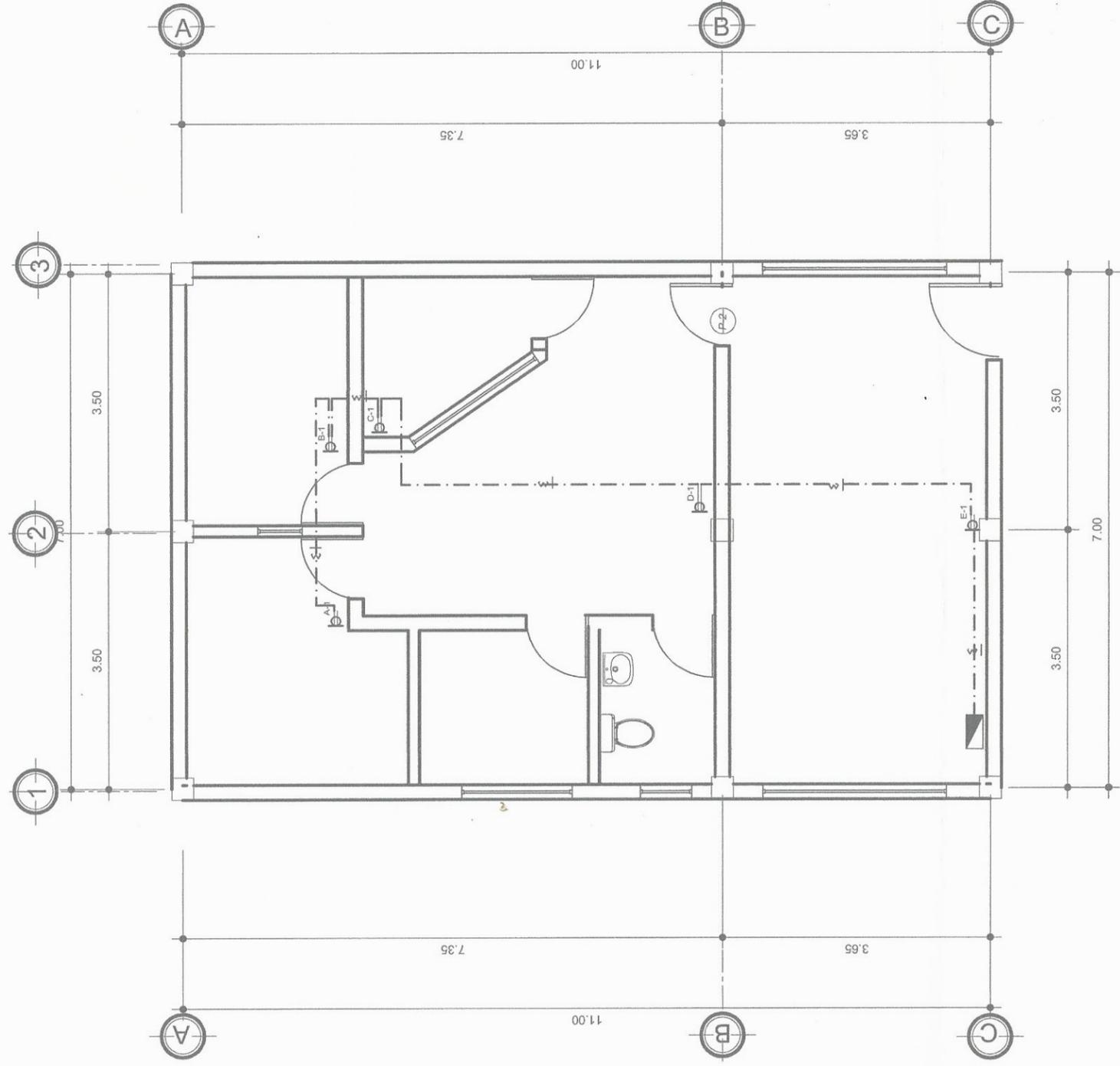
DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

CONTIENE:

PLANTA DE ILUMINACION

HOJA: Ingeniería

12



SIMBOLOGIA		LOCALIZA
SÍMBOLO	SIGNIFICADO	
A, B, C	NOMBRE DE LOS CIRCUITOS	VARIOS
A-1	TOMACORRIENTE DOBLE EN MURO	MURO
A	CIRCUITO ALIMENTADOR	1, 70
[Symbol]	TABLERO DE DISTRIBUCIÓN DE CIRCUITOS	TUBERÍA
[Symbol]	CONDUCTOR NEUTRO	TUBERÍA
[Symbol]	CONDUCTOR LINEA ACTIVA O POSITIVO	VARIOS
[Symbol]	TUBERÍA PVC ELÉCTRICO PARA CIRCUITO	

## PLANTA DE FUERZA

**IGSS**

ESCALA 1:75



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:

**MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

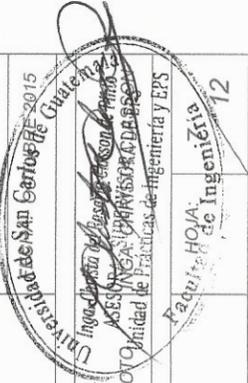
CALCULO:  
CAROLINE SOTO

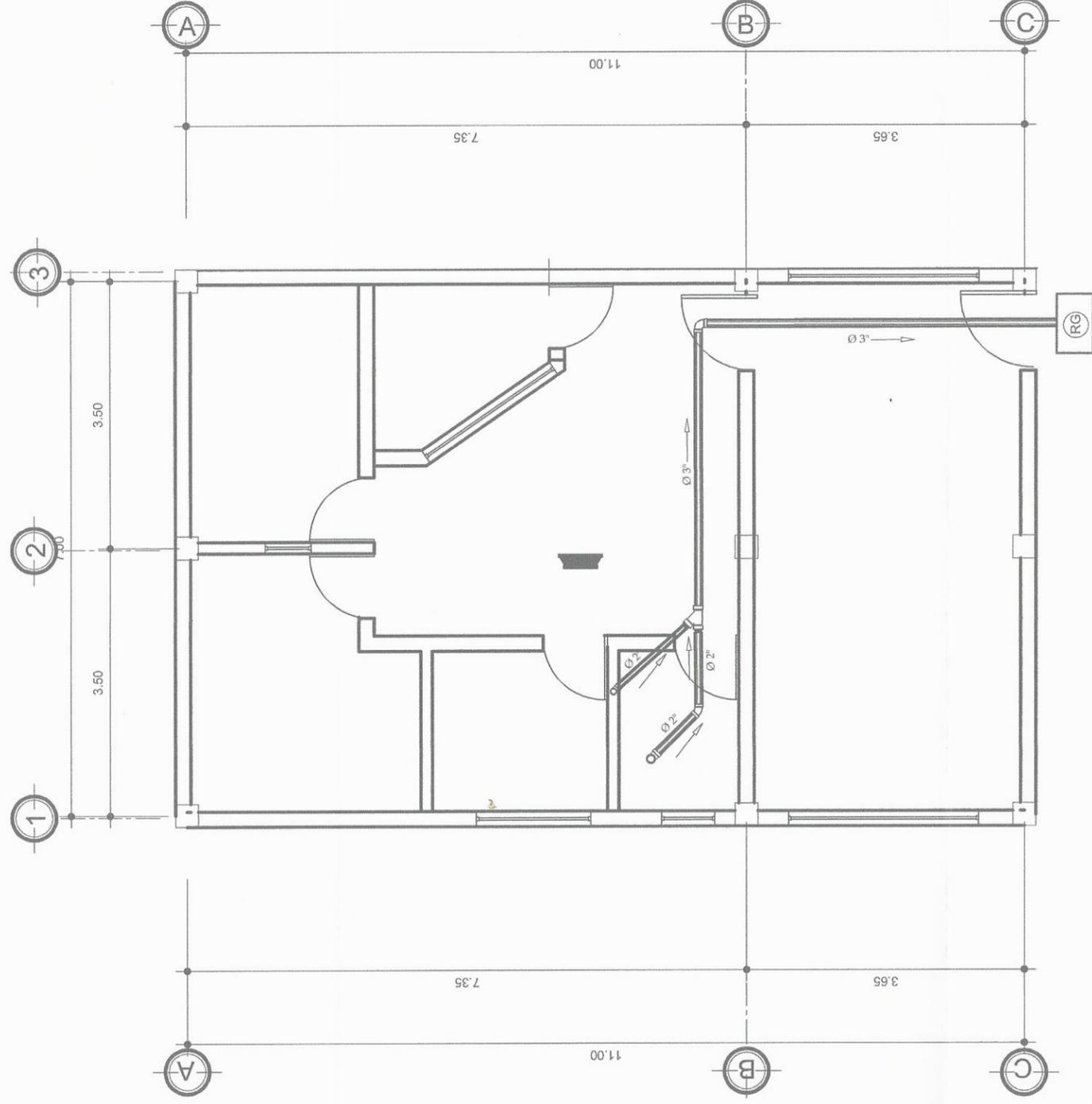
DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

CONTIENE:

**PLANTA DE FUERZA**

HOJA: 12





## PLANTA DE DRENAJE SANITARIO

**IGSS**  
ESCALA 1:75

SÍMBOLO	SIGNIFICADO
	INDICA TUBERÍA PARA AGUAS NEGRAS.
	INDICA TUBERÍA PARA AGUA PLUVIAL
	SIFÓN TERMINAL DE PVC.
	YEE SIMPLE DE PVC.
	CODO A 90 VERTICAL
	CODO A 90° HORIZONTAL DE PVC.
	CODO A 45 HORIZONTAL DE PVC.
	CAJA UNIÓN
	CAJA DE REGISTRO DE LADILLO TAYUYO
	CAJA REPOSADERA
	REDUCIDOR DE Ø "X" A Ø "Y"
	INDICA DIRECCIÓN, PORCENTAJE Y PENDIENTE DE 2%
	BAJADA DE AGUA PLUVIAL



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:  
**MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

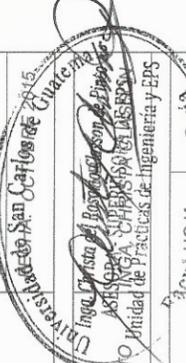
CALCULO:  
CAROLINE SOTO

DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

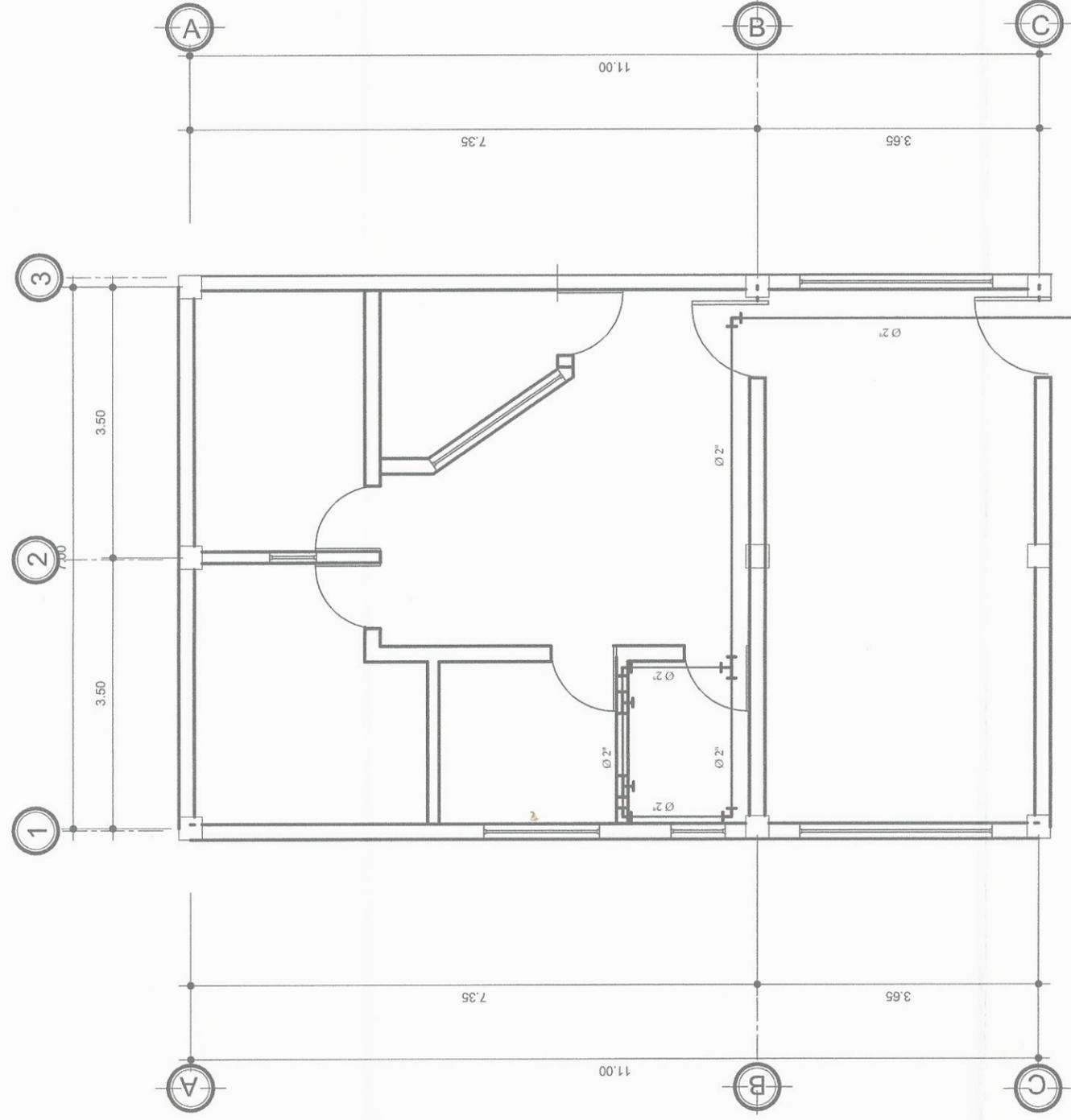
CONTIENE:

**PLANTA DE DRENAJE SANITARIO**

HOJA: 12







PLANTA DE AGUA POTABLE

ESCALA 1:75

NOMENCLATURA AGUA POTABLE	
—	TUBERIA PVC DIAMETRO INDICADO
○	CODO VERTICAL PVC.
└	CODO HORIZONTAL A 45° PVC.
└	CODO HORIZONTAL A 90° PVC.
⊥	TEE HORIZONTAL
⊥	TEE VERTICAL
⊙	CHORRO CROMADO
⊙	CHEQUE
⊗	LLAVE DE PASO
⊙	BOMBA HIDRONEUMÁTICA PARA AGUA
⊕	CONTADOR DE VOLUMEN DE AGUA



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:

MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

CALCULO:  
CAROLINE SOTO

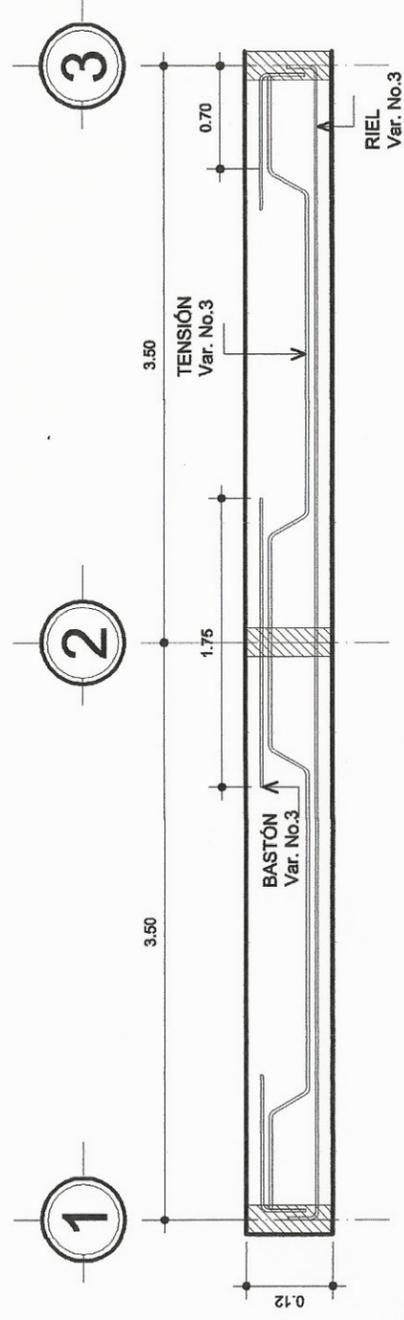
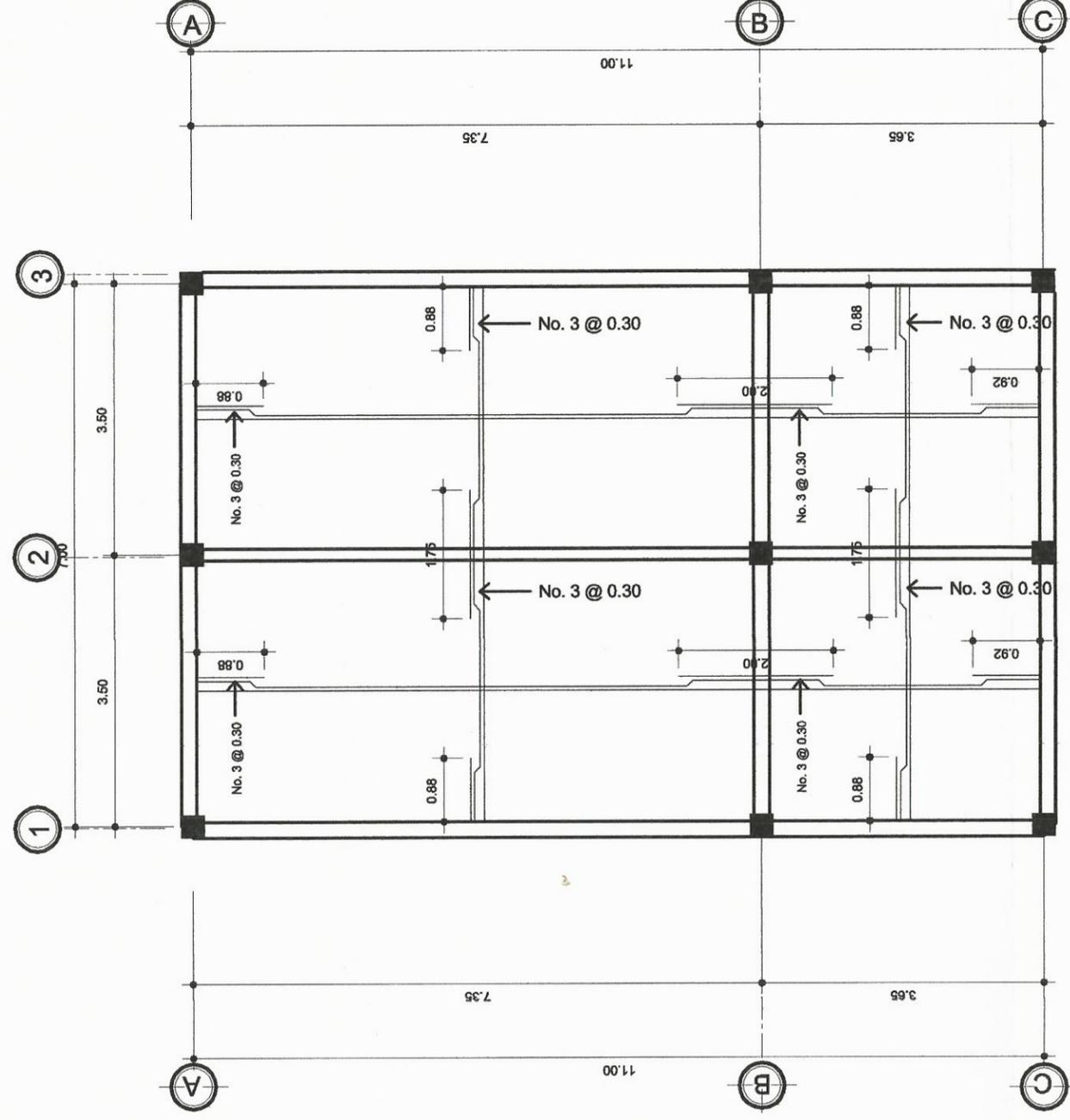
DIBUJO:  
CAROLINE SOTO

UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA  
CARRERA DE INGENIERÍA EN SISTEMAS DE AGUA POTABLE  
CATEDRA DE SISTEMAS DE AGUA POTABLE  
FOLIO: 12

CONTIENE:

PLANTA DE AGUA POTABLE

12



## ELEVACIÓN DE LOSA

PRIMER NIVEL Y SEGUNDO NIVEL

ESCALA HORIZONTAL: 1:150  
ESCALA VERTICAL: 1:25



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

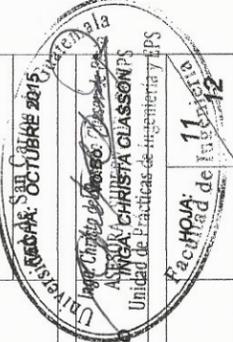
PROYECTO:  
**MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA**

ESCALA: INDICADA

DISEÑO:  
CAROLINE SOTO

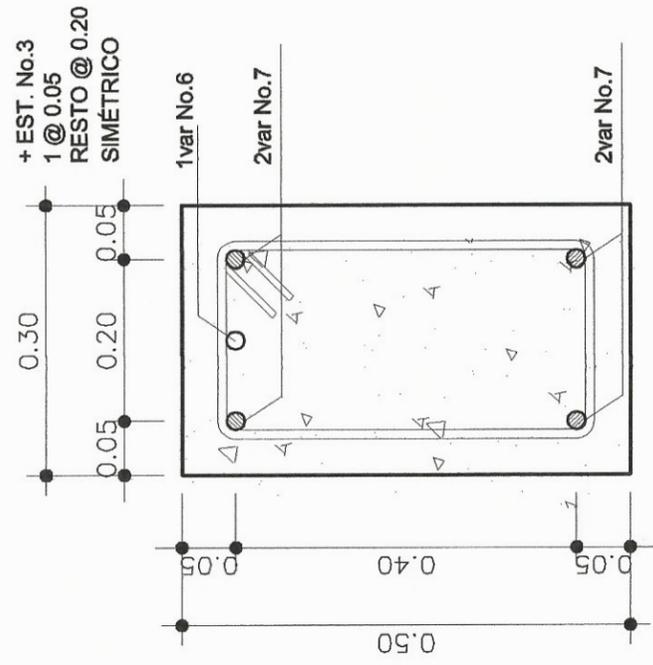
CALCULÓ:  
CAROLINE SOTO

DIBUJÓ:  
CAROLINE SOTO



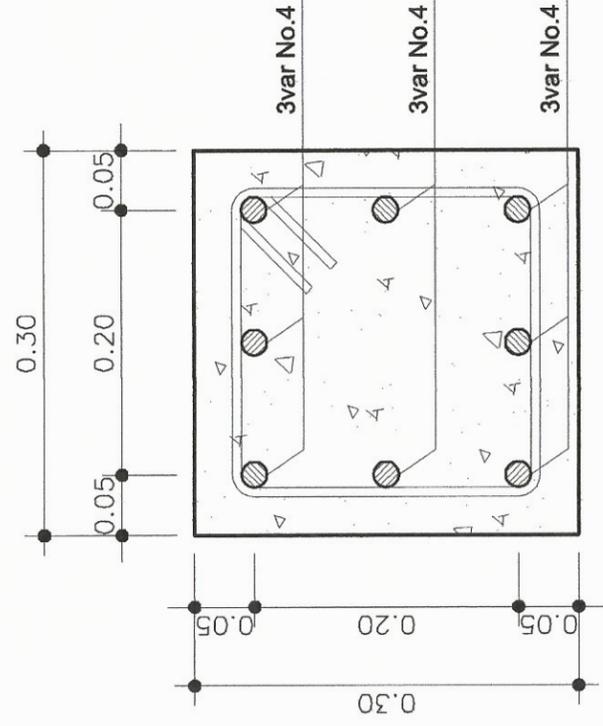
CONTIENE:  
**PLANTA DE LOSAS**

- Nota:
- El armado de losa será con acero grado 40.
  - Todo el refuerzo es con varillas No.3 en ambos sentidos.
  - Para la tensión usar L/5.
  - Para el bastón usar L/4.



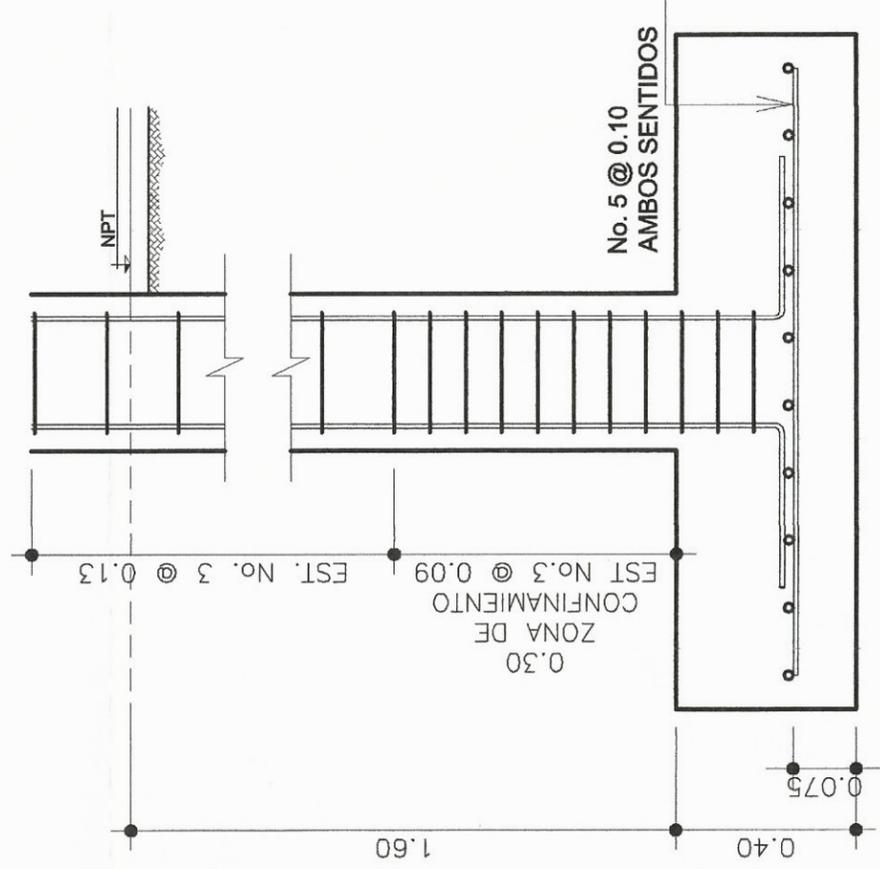
**SECCIÓN DE VIGA V-201** ESCALA: 1:10

SECCIÓN B



**SECCIÓN DE COLUMNA C-101** ESCALA: 1:15

SECCIÓN B



**ZAPATA Z-101** ESCALA: 1:40

ELEVACIÓN



UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA  
FACULTAD DE INGENIERÍA

PROYECTO:

MÓDULO DE RAYOS X, VILLA NUEVA

ESCALA: INDICADA

FECHA: 08 DE ABRIL DE 2015

DISEÑO:

CAROLINE SOTO

CALCULO:

CAROLINE SOTO

DIBUJO:

CAROLINE SOTO

CONTIENE:

PLANTA DE DETALLES ESTRUCTURALES

HOJA: 12

Facultad de Ingeniería



# ANEXOS

## Anexo 1. Libreta topográfica del estudio de topografía del terreno

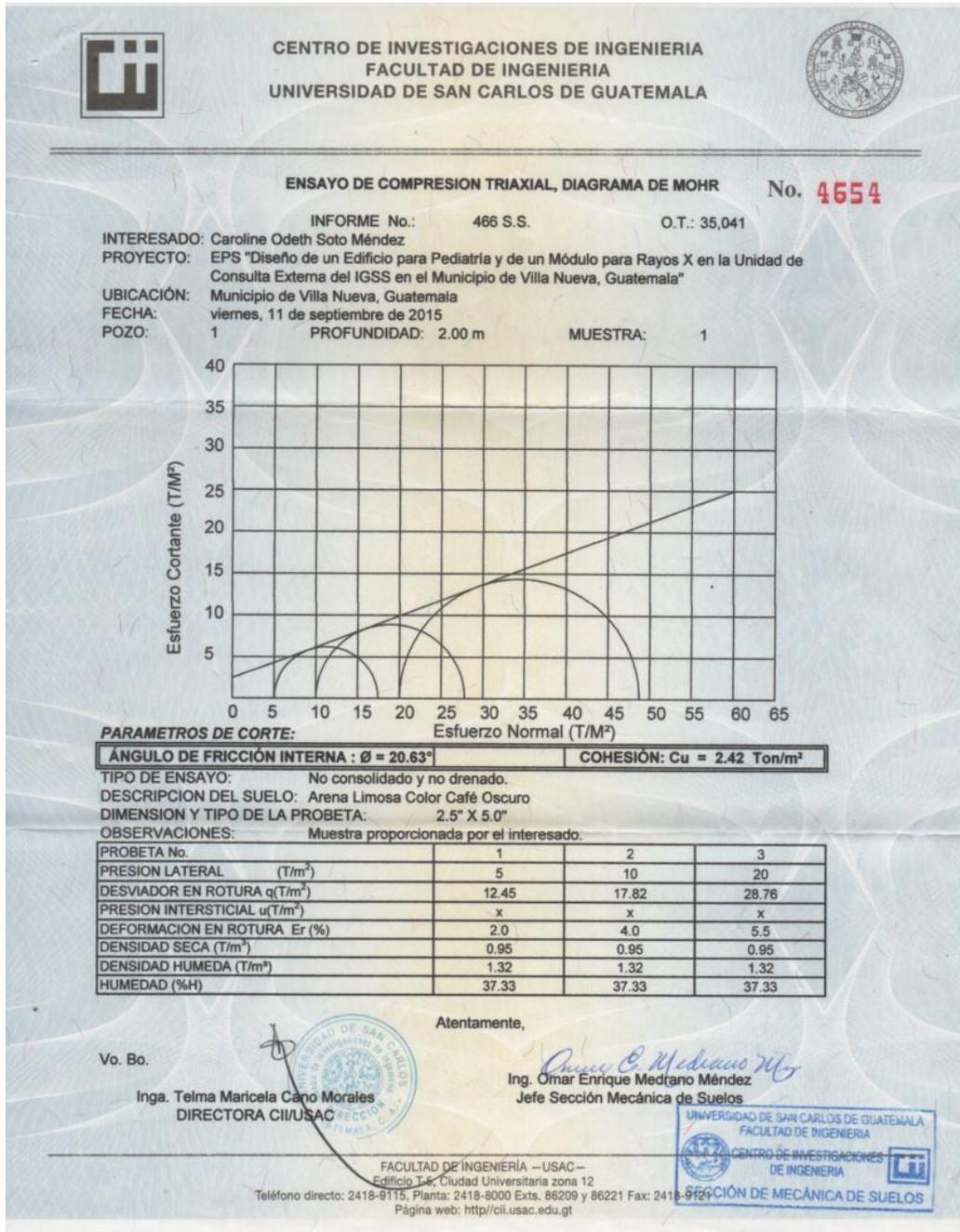
### LIBRETA TOPOGRÁFICA

**PROYECTO:** Replanteo IGSS VILLA NUEVA  
**UBICACIÓN:** Villa Nueva, IGSS, Guatemala.

EST.	P.O.	AZIMUT		VERTICAL		HILOS			ALT. INST.	DIST. CALCULADA	DIST. HORIZ.	COORDENADAS TOTALES		COTA	OBSERVACIONES		
		o	''	o	''	H.I.	H.M.	H.S.				X	Y				
PRIMERA RADIACION																	
1	1																
1	A	0	0	0	90	26	46	0.8250	0.9500	1.0750	1.4680	25.00	25.00	100	100	100.32	Esquina apoyo administrativo
1	B	23	10	19	88	26	41	1.6850	1.8150	1.9500	1.4680	26.48	26.48	110.42	124.34	100.37	
1	C	54	58	43	86	0	18	1.8750	1.9300	1.9850	1.4680	10.95	10.95	108.96	106.28	100.30	Esquina edificio camp
1	D	82	16	54	85	56	19	2.2150	2.3650	2.5150	1.4680	29.85	29.85	129.58	104.01	101.22	
1	E	78	54	25	87	21	33	1.9550	2.1800	2.4050	1.4680	44.90	44.90	144.06	108.64	101.36	Esquina planta de tratamiento
1	F	85	26	15	87	20	34	2.5000	2.7300	2.9600	1.4680	45.90	45.90	145.75	103.65	100.87	
1	G	93	56	5	87	18	9	2.3600	2.6000	2.8400	1.4680	47.89	47.89	147.78	96.71	101.12	
1	H	96	46	59	89	32	59	1.0000	1.1800	1.3600	1.4680	36.00	36.00	135.75	95.75	100.57	
1	I	117	48	58	87	20	41	2.5000	2.6900	2.8800	1.4680	37.92	37.92	133.54	82.31	100.54	
1	J	129	54	29	88	17	36	1.8400	1.9700	2.1000	1.4680	25.98	25.98	119.93	83.33	100.27	
1	K	149	41	24	89	8	50	1.5100	1.7100	1.9100	1.4680	39.99	39.99	120.18	65.48	100.35	
1	L	177	47	44	89	24	47	1.6500	1.8000	1.9500	1.4680	30.00	30.00	101.15	70.03	99.98	
1	M	187	35	30	89	27	23	1.6500	1.8000	1.9500	1.4680	30.00	30.00	96.04	70.27	99.95	
1	N	245	11	34	93	50	4	1.0000	1.0350	1.0700	1.4680	6.97	6.97	93.67	97.08	99.97	
1	O	302	34	26	88	28	41	1.7100	1.7500	1.7900	1.4680	7.99	7.99	93.26	104.30	99.93	
1	2	339	50	41	89	25	35	1.3000	1.6000	1.9000	1.4680	59.99	59.99	79.33	156.32	100.47	
SEGUNDA RADIACION																	
2	1	0	0	0										79.33	156.32	100.47	
2	P	18	53	51	90	25	31	1.3500	1.6000	1.8500	1.4680	50.00	50.00	95.52	203.62	99.97	
2	Q	54	1	28	93	54	27	1.5150	1.5500	1.5850	1.4680	6.97	6.97	84.97	160.41	99.91	
2	R	97	51	26	92	13	6	0.7000	0.8500	1.0000	1.4680	29.96	29.96	109.00	152.22	99.93	
2	S	125	38	17	90	21	36	1.3700	1.5000	1.6300	1.4680	26.00	26.00	100.46	141.17	100.27	
2	T	278	42	6	90	22	45	1.3850	1.4500	1.5150	1.4680	13.00	13.00	66.48	158.29	100.40	
2	U	318	4	34	90	26	27	1.7700	1.8500	1.9300	1.4680	16.00	16.00	68.64	168.22	99.96	
2	3	110	25	19	92	12	42	0.4500	0.6000	0.7500	1.4580	29.96	29.96	107.40	145.87	100.17	
TERCERA RADIACION																	
3		0	0	0								0.00	0.00	107.40	145.87	100.17	
3	V	89	38	7	90	16	2	1.4000	1.6000	1.8000	1.5040	40.00	40.00	147.40	146.12	99.89	
3	4	92	15	22	90	6	53	1.7800	2.2000	2.6200	1.5040	84.00	84.00	191.34	142.56	99.31	

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.

## Anexo 2. Ensayo triaxial



Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.



## Anexo 4. Ensayo de los límites de Atterberg



**CENTRO DE INVESTIGACIONES DE INGENIERIA  
FACULTAD DE INGENIERIA  
UNIVERSIDAD DE SAN CARLOS DE GUATEMALA**



---

INFORME No. 464 S.S.

O.T.: 35,041 No. **4652**

Interesado: Caroline Odeth Soto Méndez

Proyecto: EPS "Diseño de un Edificio para Pediatría y de un Módulo para Rayos X en la Unidad de Consulta Externa del IGSS en el Municipio de Villa Nueva, Guatemala"

Asunto: ENSAYO DE LIMITES DE ATTERBERG

Norma: AASHTO T-89 Y T-90

Ubicación: Municipio de Villa Nueva, Guatemala

FECHA: viernes, 11 de septiembre de 2015

**RESULTADOS:**

ENSAYO No.	MUESTRA No.	L.L. (%)	I.P. (%)	CLASIFICACION *	DESCRIPCION DEL SUELO
1	1	N.P.	N.P.	ML	Arena Limosa Color Café Oscuro

(\*) CLASIFICACION SEGÚN CARTA DE PLASTICIDAD

Observaciones: Muestra proporcionado por el interesado.

Atentamente,

Vo.Bo.



Inga. Telma Maricela Cano Morales  
DIRECTORA CII/USAC



Ing. Omar Enrique Medrano Méndez  
Jefe Sección Mecánica de Suelos

---

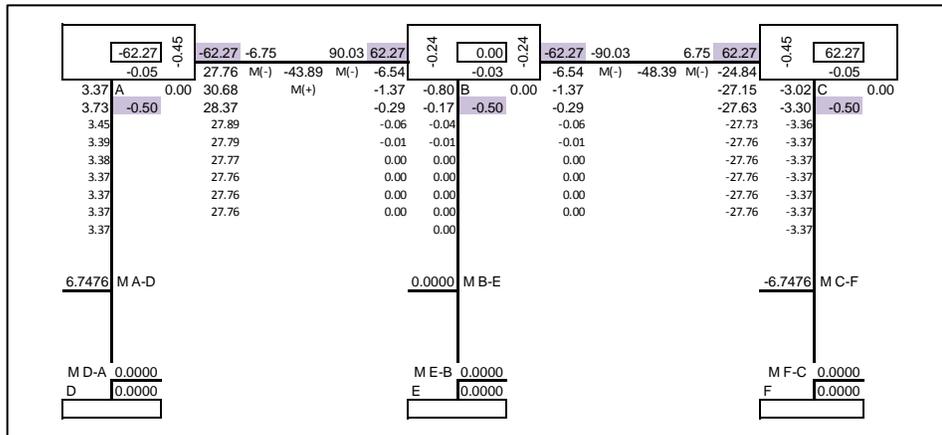
FACULTAD DE INGENIERÍA –USAC–  
Edificio T-5, Ciudad Universitaria zona 12  
Teléfono directo: 2418-9115, Planta: 2418-8000 Exts. 86209 y 86221 Fax: 2418-9121  
Página web: <http://cii.usac.edu.gt>

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.



Continuación del anexo 6.

- Eje B



Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.

## Anexo 7. Evaluación de impacto ambiental

<b>ESTUDIO DE IMPACTO AMBIENTAL</b>	
<b>Descripción del Proyecto y Localización</b>	
<p>El proyecto de construcción del edificio “Pediatria para la Unidad de Consulta Externa” ubicado en Villa Nueva Guatemala” consiste en la construcción de un moderno edificio de clínicas médicas de dos niveles y 800m2 totales de construcción. Se habilitarán 14 clínicas de enfermedad común, 8 clínicas de especialidades y 4 clínicas odontológicas, áreas medico administrativas, sanitarios y sala de espera. Los beneficiados serán los pensionados del IGSS, específicamente aquellos que viven en los municipios de Villa Nueva, San Miguel Petapa, Villa Canales y Amatitlán.</p> <p>El edificio de pediatria contará con servicios de agua potable, electricidad, planta eléctrica, drenajes sanitarios y pluviales. El agua potable se suministrará por medio de pozo propio. Y las descargas de aguas residuales se dirigirán a un pozo de absorción a construir.</p> <p>El proyecto se ubica en el Municipio de Villa Nueva, Departamento de Guatemala. La dirección es 3ª. Calle 15-60, Zona 4, Villa Nueva, Guatemala. Las coordenadas geográficas son UTM WGS84 Zona 15, son: N1606180, E761078.</p>	
<b>Alcances del Estudio de Impacto Ambiental</b>	
<p>Los alcances de este estudio es mitigar los impactos que provocarán la obra de construcción del Edificio para Pediatria ubicado en el municipio de Villa Nueva en el departamento de Guatemala.</p>	
<b>Objetivos del Estudio de Impacto Ambiental</b>	
<p>Cumplir con la legislación ambiental vigente, en particular con el Reglamento de Evaluación, Control y Seguimiento Ambiental, Acuerdo Gubernativo 437-2,007 y proporcionar al proyecto con las herramientas necesarias para llevar a cabo sus actividades causando un mínimo impacto en el medio ambiente.</p>	
<b>Metodología</b>	
<p>La metodología consiste en identificar el área de influencia directa del Proyecto. Luego mediante investigación bibliográfica y análisis se caracteriza el medio ambiente físico, biótico y socioeconómico del área de influencia directa donde se pueden producir los impactos por el proyecto. Posteriormente se confrontan las actividades del proyecto en las fases de construcción y de operación con las características del entorno ambiental para evaluar el impacto que las actividades pueden ocasionar. La metodología de evaluación de impacto ambiental consiste en una matriz de doble entrada en la que se evalúa la magnitud (baja, media, alta), el carácter (positivo o negativo), la duración (temporal o permanente) y la reversibilidad (irreversible o reversible) de los impactos. Luego se proponen las medidas de mitigación tendientes a prevenir, reducir o eliminar los impactos ambientales. Las medidas de mitigación dan lugar al Plan de Gestión Ambiental y al Plan de Contingencias.</p>	
<b>Manejo y disposición final de desechos</b>	
<b>Fase de construcción</b>	
<p>Los desechos producidos en la etapa de construcción incluye: pedazos de PVC, madera, alambre, etc. Los desechos dolidos domésticos: producto de las actividades del personal contratado durante la fase de construcción (restos de comida, bolsas de plástico, latas, etc.)</p>	

## Continuación del anexo 7.

### **Fase de operación**

Durante esta etapa la mayor parte de desechos se clasifican como desechos sólidos domésticos. Sin embargo debido al tipo de actividad se producirán residuos sólidos hospitalarios. Entre los desechos comunes se encuentra una fracción orgánica (restos de comida) y una fracción inorgánica (bolsas de plástico, latas, papel, cartón, vidrio)

La cantidad mensual promedio de desechos sólidos hospitalarios se calcula que será de 145 libras mensuales. Estos se almacenarán temporalmente en un cuarto sellado y serán recogidos semanalmente por la empresa contratada para manejo y disposición final de residuos bioinfecciosos.

Los residuos sólidos comunes se recolectarán en los botes ubicados en las áreas comunes, oficinas y clínicas. Luego se almacenarán en el área temporal en bolsas cerradas. El camión recolector de residuos comunes pasa diariamente. En residuos comunes se producirá alrededor de 48.75 libras diarias.

### **ESCENARIO AMBIENTAL MODIFICADO** **Pronóstico de la calidad ambiental del área de influencia**

Actualmente el área de influencia del proyecto de construcción "Edificio para pediatría" es un área urbana, en donde predominan comercios, así como otros centros de salud y viviendas. Entre los aspectos del ambiente urbano que afectan la calidad de vida en el sector están, el tránsito vehicular y el ruido. De acuerdo a la evaluación de impacto ambiental del proyecto, los impactos por generación de residuos sólidos, incremento de niveles de presión sonora y aumento de tráfico vehicular se mitigarán y se tratará de mantener la calidad ambiental y si es posible mejorarla. Las características del proyecto son compatibles con los alrededores por ser un área eminentemente urbana.

### **Síntesis de compromisos ambientales**

El Instituto Guatemalteco de Seguridad Social tiene como compromisos tanto con la población de los alrededores como el Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales implementar cada una de las medidas de mitigación descritas anteriormente para las fases de construcción y de operación. Las medidas de mitigación están orientadas a reducir los impactos que podrían ocasionarse al medio ambiente físico (medio atmosférico, suelo, recurso hídrico), biótico (flora y fauna) y socioeconómico en el sector. Por otro lado dentro del Plan de Gestión Ambiental se deberán implementar a cabalidad cada uno de los cinco planes que se listan a continuación:

- a) Plan para el manejo de residuos sólidos
- b) Plan para la generación de desechos líquidos
- c) Plan para la generación de polvo y gases a la atmósfera
- d) Plan de seguridad vial y tránsito
- e) Plan para las emisiones de ruido

### **Política ambiental del proyecto**

La política del proyecto de construcción del edificio consiste en trabajar de manera que su impacto al medio ambiente físico, biótico y social no sea significativo. Para ello se sigue con cuidado las disposiciones del presente estudio de impacto ambiental, aplicable tanto para la etapa de construcción como para la etapa de operación del proyecto. Se velará por el buen uso y manejo del agua y por el adecuado manejo de los residuos sólidos domésticos y hospitalarios ya en la etapa de operación cuando se presenten los servicios de atención médica a pensionados.

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.

### Anexo 8. Descripción del proyecto

NOMBRE DEL PROYECTO	Edificio para pediatría en la Unidad de Consulta Externa del IGSS
TIPO DE PROYECTO	Diseño, construcción y operación de Centro de Atención pediátrica
TIPO DE ACTIVIDAD QUE VA A DESARROLLARSE	Diseño, construcción y operación de edificio para prestar servicios de atención médico consistente en 14 clínicas de enfermedad común, 8 clínicas de especialidades, 4 clínicas odontológicas, áreas médico administrativas, sanitarios y sala de espera.
DIRECCIÓN EXACTA DEL PROYECTO	3ª. Calle 15-60, Zona 4, Villa Nueva, Guatemala.
NOMBRE DE LA EMPRESA O RAZON SOCIAL	Instituto Guatemalteco de Seguridad Social.
FUENTE DE ABASTECIMIENTO DE AGUA	Pozo propio, hospital general del IGSS de Villa Nueva, Guatemala.
COORDENADAS UTM	E 761078 N 1606180
COORDENADAS GEOGRAFICAS	Latitud 14°30'57,66", Longitud 90°34'39,13"

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.

### Anexo 9. Fase de construcción

Tipo de desecho	Cantidad	Disposición final
Desechos sólidos de construcción	Variable un 15 %	Se dispondrán en un vertedero autorizado
Desechos sólidos domésticos	Variable, el número de empleados también es variable, se estima 0,3 kg /empleado 85 %	Se entregarán a camión recolector el que deberá llevarlos al vertedero autorizado

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.

Anexo 10. **Fase de operación**

Tipo de desecho	Cantidad (proporción)	Disposición final
Desechos sólidos inorgánicos	45 % en peso	El IGSS continuará pagando el servicio privado de recolección. El camión recolector autorizado deberá llevar los desechos al vertedero autorizado más cercano (posiblemente el vertedero manejado de AMSA, Km 22 Carretera CA-9 Sur) la frecuencia de recolección recomendable es diaria. La actividad de separación y reciclaje de la fracción inorgánica la realiza el transportista si le es rentable, aunque se recomienda comenzar un programa de reciclaje interno.
Desechos sólidos orgánicos	40 % en peso	
Desechos sólidos hospitalarios	15 % en peso	Estos desechos se manejan de acuerdo al Acuerdo Gubernativo No. 509-2001 "REGLAMENTO PARA EL MANEJO DE DESECHOS SOLIDOS HOSPITALARIOS" Estos son recolectados y llevados a una planta de incineración autorizada por el Ministerio de Salud y el Ministerio de Ambiente y Recursos Naturales.

Fuente: Centro de Investigaciones de Ingeniería, Usac.