

**ESTUDIO DE VULNERABILIDAD SISMICA Y REFORZAMIENTO
ESTRUCTURAL DE UN EDIFICIO APORTICADO UBICADO EN ZONA DE
AMENAZA SISMICA ALTA**

LUZ CONSUELO LUNA CARRILLO

ERNESTO CALDERÓN CARRILLO

**UNIVERSIDAD INDUSTRIAL DE SANTANDER
FACULTAD DE CIENCIAS FISICO-MECANICAS
ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL
ESPECIALIZACION EN ESTRUCTURAS
BUCARAMANGA
2012**

**ESTUDIO DE VULNERABILIDAD SISMICA Y REFORZAMIENTO
ESTRUCTURAL DE UN EDIFICIO APORTICADO UBICADO EN ZONA DE
AMENAZA SISMICA ALTA**

LUZ CONSUELO LUNA CARRILLO

ERNESTO CALDERÓN CARRILLO



Trabajo de Grado para optar al título de Especialista en Estructuras

Director

Ph.D. Gustavo Chío Cho

Docente Escuela de Ingeniería Civil

**UNIVERSIDAD INDUSTRIAL DE SANTANDER
FACULTAD DE CIENCIAS FISICO-MECANICAS
ESCUELA DE INGENIERÍA CIVIL
ESPECIALIZACION EN ESTRUCTURAS
2012**

Al Todopoderoso,
A la memoria de mi padre, a mi madre
A mi esposa, mis hijas y mis hermanos.

ERNESTO

A Dios por darme la oportunidad de seguir creciendo profesionalmente,
A mi esposo y a mis hijos por darme parte de su tiempo,
A mis padres y familiares por su constante apoyo.

LUZ CONSUELO

AGRADECIMIENTOS

Los autores expresan sus agradecimientos a:

Al Ing. GUSTAVO CHIO CHO, director de la presente tesis de grado, por su constante y desinteresada colaboración en la realización de este proyecto.

Al Ing. RICARDO CRUZ HERNANDEZ, coordinador de la Especialización en Estructuras, por su esfuerzo y dedicación en el mejoramiento y calidad del programa.

A LA UNIVERSIDAD INDUSTRIAL DE SANTANDER, por su importante participación en los procesos de nuestra formación académica como profesionales que nuestro país necesita.

Al Ing. RODOLFO ARANGO SOLANO, por su colaboración desinteresada en el suministro de la información tomada como punto de partida para el desarrollo de la presente monografía.

A TODOS LOS FAMILIARES y AMIGOS, por su permanente colaboración y apoyo en el desarrollo de la presente tesis.

TABLA DE CONTENIDO

INTRODUCCION	19
GLOSARIO	20
1 DESCRIPCIÓN DE LA MONOGRAFIA.....	21
1.1 EL PROBLEMA.....	21
1.2 JUSTIFICACIÓN	21
1.3 OBJETIVOS	21
1.3.1 Objetivo general.....	21
1.3.2 Objetivos específicos	22
1.4 DELIMITACIÓN.....	22
2 MARCO TEÓRICO.....	24
2.1 METODOLOGIA PARA LA EVALUACION DE LA VULNERABILIDAD SISMICA	24
2.1.1 Etapa preliminar.....	24
2.1.2 Reconocimiento visual	25
2.1.3 Estudio detallado	25
2.1.3.1 Ampliación de la información	25
2.1.3.2 Análisis estructural.....	27
2.1.3.3 Determinación de la resistencia existente.....	27
2.1.3.4 Determinación de la resistencia efectiva.....	27
2.1.3.5 Cálculo de índices de flexibilidad.....	28
2.1.3.6 Cálculo de índices de sobre-esfuerzo.....	28
2.1.3.7 Análisis de secuencia de falla.....	28
2.1.3.7.1 Análisis no lineal estático (pushover).	30
2.1.3.7.2 Método del espectro de capacidad (ATC-40).....	31
2.1.3.7.3 Método de los coeficientes (FEMA 356).....	33
2.1.3.8 Selección alternativa de reforzamiento.....	33

2.1.3.8.1	Reforzar la estructura.....	33
2.1.3.8.2	Rigidizar la estructura.....	33
2.1.3.8.3	Mejorar la capacidad de deformación.....	34
2.1.3.8.4	Mejorar la capacidad de disipación de energía.....	34
2.1.3.9	Informe final y planos.....	34
3.	EVALUACIÓN Y DIAGNÓSTICO DE LAS CARACTERÍSTICAS GENERALES DE LA ESTRUCTURA EXISTENTE.....	36
3.1	ESTADO DEL SISTEMA ESTRUCTURAL ACTUAL	38
3.1.1	Calidad del diseño y la construcción de la estructura original (Φ_c) ..	38
3.1.2	Estado general de la estructura (Φ_e).....	38
3.2	ESTUDIO DE SUELOS.....	39
3.2.1	Determinación de los parámetros del suelo, conforme a lo establecido en la NSR-10	40
3.3	ESPECTRO DE DISEÑO.....	40
3.4	PROFUNDIDAD DE LA CIMENTACIÓN Y DIMENSIONES DE LAS ZAPATAS EXISTENTES.....	41
3.5	GEOMETRÍA DE LA ESTRUCTURA, CARACTERÍSTICAS Y RESISTENCIA DE LOS ELEMENTOS	44
4.	EVALUACIÓN Y DIAGNÓSTICO DE LA VULNERABILIDAD SÍSMICA ESTRUCTURAL DE LA EDIFICACIÓN EXISTENTE -MODELO 01-.....	49
4.1	NORMAS APLICADAS	49
4.2	DESARROLLO DE LOS TRABAJOS.....	49
4.3	EVALUACIÓN DE CARGAS Y MASAS	49
4.3.1	Carga muerta y carga viva (B.3.3 Y B.4 NSR-10).....	49
4.3.2	Empuje de tierra y presión hidrostática (B.5 NSR-10).....	52
4.3.3	Fuerzas de viento (B.6 NSR-10)	52
4.4	DEFINICIÓN DE IRREGULARIDADES	53
4.4.1	Irregularidades en planta (Φ_p)	53

4.4.2 Irregularidad en altura (Φ_a).....	53
4.5 MODELO DE LA ESTRUCTURA EXISTENTE EN ETABS	53
4.6 CALCULO DEL CORTANTE BASAL (FUERZA HORIZONTAL EQUIVALENTE).....	56
4.7 CORTANTE BASAL DINAMICO ESPECTRAL	56
4.8 DERIVAS	57
4.8.1 Índices de flexibilidad	57
4.8.2 Índices de sobreesfuerzo	58
4.8.2.1 Índices de sobreesfuerzo en columnas	58
4.8.2.2 Índices de Sobreesfuerzo en vigas:	61
4.8.3 Resultados del modelamiento estructural	62
5. SELECCIÓN DE ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO.....	63
5.1 ANÁLISIS ESTRUCTURAL MODELO No.02, ESTRUCTURA RIGIDIZADA Y REFORZADA Y RESULTADOS OBTENIDOS.....	63
5.1.1 Índices de flexibilidad obtenidos	64
5.1.2 Índices de sobreesfuerzo	64
5.1.2.1 Índices de sobreesfuerzo en columnas	64
5.1.2.2 Índices de sobreesfuerzo en vigas	65
5.1.3 Reforzamiento de la estructura	65
5.1.3.1 Revisión y rediseño de la cimentación.....	69
5.2 PLANOS.....	70
6. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES.....	71
BIBLIOGRAFIA	73
AVISO LEGAL.....	75

LISTA DE TABLAS

Tabla 1. Dimensiones y cuantías de las zapatas existentes.	42
Tabla 2. Dimensiones y acero de refuerzo de vigas existentes.	44
Tabla 3. Dimensiones y cuantías de columnas existentes.....	47
Tabla 4. Tabla de cálculo de derivas modelo existente.....	57
Tabla 5. Cálculo de índices de flexibilidad modelo existente.	58
Tabla 6. Cálculo de derivas modelo con reforzamiento.	63
Tabla 7. Secciones de vigas y columnas modelo con reforzamiento....	64
Tabla 8. Índices de flexibilidad modelo con reforzamiento.....	64
Tabla 9. Tipos de columnas modelo con reforzamiento.....	65
Tabla 10. Tipos de vigas modelo con reforzamiento.....	67
Tabla 11. Cimentación modelo existente.	69
Tabla 12. Cimentación modelo con reforzamiento.	70

LISTA DE FIGURAS

Figura 1. Criterios de evaluación para elementos.....	29
Figura 2. Espectro de Capacidad-Demanda típico.....	31
Figura 3. Metodología evaluación vulnerabilidad sísmica.....	35
Figura 4. Espectro de diseño, basado en la NSR-10	41
Figura 5. Cimentación existente.....	42
Figura 6. Esquema típico de zapatas céntricas.....	43
Figura 7. Esquema típico de zapatas excéntricas.....	44
Figura 8. Esquema típico de entrepiso.....	48
Figura 9. Modelo 3D de la Estructura existente.	53
Figura 10. Planta de cimentación.....	54
Figura 11. Planta piso 1 Nivel+0.00.	54
Figura 12. Planta piso Niveles +2.70, +5.40, +8.10, +10.80.	55
Figura 13. Planta piso 5 Nivel +13.50.	55
Figura 14. Modelo 3D de la Estructura reforzada.....	63

LISTA DE FOTOS

Foto 1. Edificio en estudio	36
Foto 2. Vista del edificio sentido occidente – oriente	37
Foto 3. Vista del edificio sentido oriente – occidente	37

LISTADO DE ANEXOS

Anexo 1. Planos existentes	76
Anexo 2. Estudio de suelos existente	83
Anexo 3. Memorias de diseño existentes	113
Anexo 4. Espectro de diseño.....	136
Anexo 5.Índices sobreesfuerzo por Flexo compresión de columnas modelo	138
Anexo 6. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en columnas modelo	143
Anexo 7. Índices de sobreesfuerzo por Flexión en vigas modelo	148
Anexo 8. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en vigas modelo existente	151
Anexo 9. Índices de sobreesfuerzo por Torsión en vigas modelo existente	154
Anexo 10. Índices de sobreesfuerzo por Flexo compresión de columnas modelo con reforzamiento	157
Anexo 11. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en columnas modelo con reforzamiento	162
Anexo 12. Índices de sobreesfuerzo por Flexión en vigas modelo con reforzamiento	167
Anexo 13. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en vigas modelo con reforzamiento	170
Anexo 14. Índices de sobreesfuerzo por Torsión en vigas modelo con reforzamiento	173
Anexo 15. Detalles de reforzamiento de vigas, columnas y cimentación	178
Anexo 16. Certificado de desarrollo y aprobación del curso online de ETABS y SAFE por parte de los autores, otorgado por CSI Caribe, Computers & Structures Inc.	180

RESUMEN

TÍTULO: ESTUDIO DE VULNERABILIDAD SISMICA Y REFORZAMIENTO ESTRUCTURAL DE UN EDIFICIO APORTICADO UBICADO EN ZONA DE AMENAZA SISMICA ALTA*

AUTORES: Luz Consuelo Luna Carrillo**
Ernesto Calderón Carrillo**

PALABRAS CLAVES: Vulnerabilidad sísmica, reforzamiento estructural, análisis no-lineal estático (PUSHOVER), Índices de flexibilidad, índices de sobre-esfuerzo, demanda, capacidad.

DESCRIPCIÓN: Esta propuesta fue desarrollada a nivel académico ya que no se realizaron en campo las actividades necesarias para comprobar lo establecido en los planos de construcción, etapa necesaria para la realización de un estudio de vulnerabilidad sísmica. Todos los datos preliminares tales como: la geometría de los elementos, tipo de suelo, levantamiento geométrico de la estructura, profundidad de cimentación y la resistencia de los materiales empleados en el proceso constructivo fueron tomados de los planos de construcción, memorias de diseño y estudio de suelos realizados por los propietarios del proyecto.

Con base en lo anterior, no significa que lo desarrollado en la presente monografía no tenga ningún valor aplicativo .Por el contrario, ya que una vez realizada la etapa de recolección de información, se procede a realizar el estudio de la vulnerabilidad sísmica de la edificación de acuerdo a lo establecido en la Norma Sismo Resistente Colombiana vigente, NSR-2010, y más concretamente lo contenido en el capítulo A-10, denominado “Evaluación e intervención de edificaciones construidas antes de la vigencia de la presente versión del reglamento”, el cual contiene los requisitos a emplear en la evaluación, adición, modificación y remodelación del sistema estructural; el análisis de vulnerabilidad, el diseño de las intervenciones de reforzamiento y rehabilitación sísmica y la reparación de edificaciones con posterioridad a la ocurrencia de un sismo. Asimismo, y de acuerdo al método de evaluación seleccionado, se debe ajustar a lo establecido en el Apéndice A-3, denominado “Procedimiento no lineal estático de plastificación progresiva PUSHOVER”.

Una vez determinada la vulnerabilidad de la estructura con base en los resultados obtenidos, se evalúa la necesidad de un reforzamiento o rehabilitación. Si el reforzamiento es indispensable, se procede a la escogencia de la alternativa más adecuada y luego al análisis y diseño de la estructura con la alternativa propuesta.

* Monografía de la FACULTAD DE INGENIERÍA FÍSICO MECÁNICAS. Especialización en Estructuras.

** Director: Gustavo Chio Cho. Ingeniero Civil, Ph.D en Ingeniería de Caminos, Canales y Puertos.

SUMMARY

TITLE: STUDY OF SEISMIC VULNERABILITY AND STRUCTURAL REINFORCEMENT OF FRAMED BUILDINGS AN AREA LOCATED IN HIGH SEISMIC THREAT*

AUTHORS: Luz Consuelo Luna Carrillo**
Ernesto Calderón Carrillo**

KEY WORDS: seismic vulnerability, structural reinforcement, analysis of nonlinear static (pushover), flexibility index, overstress index, demand, capacity.

DESCRIPTION: This proposal was developed at academic level since the necessary activities weren't made in field to verify the established in the construction plans, a necessary step for the conducting of a seismic vulnerability study. All preliminary data such as the geometry of the elements, soil type, geometrical uplifting of the structure, foundation depth and strength of materials used in the constructive process were taken from construction plans, design memories and study of grounds made by the owners of the project.

Taking into account this procedure does not mean that the work developed in this monograph has no applied value; on the contrary, since once the data collection stage is finished, the study of the seismic vulnerability of the building is carried out, according to the provisions of the current Colombian Earthquake Resistant Standard, NSR-2010, and more specifically contained in Chapter A-10, entitled "Evaluation and intervention of buildings built before the effective date of this version of the regulations," which contains the requirements to be used in the assessment, adding, modifying and remodeling of the structural system; the vulnerability analysis, design of interventions of seismic reinforcement and rehabilitation, and repairing of buildings after an earthquake occurrence. Also, according to the selection of the evaluation method, the provisions of Appendix A-3, entitled "Procedure nonlinear static pushover progressive plasticization" must be adjusted.

After determining the structure vulnerability based on the obtained results, the need of a reinforcement or rehabilitation is assessed .If the reinforcement is essential, the most suitable alternative and then the analysis and design of the structure with the proposed alternative are applied.

* Monograph of the FACULTY OF ENGINEERING PHYSIQUE-MECHANICAL. Specialist in Structures

** Director: Gustavo Chio Cho. Civil Engineer. Ph. D. Engineering of Roads, Channels and Ports of the Polytechnic University of Cataluña.

INTRODUCCION

Una de las obsesiones del ser humano es la búsqueda continua del comportamiento de los fenómenos naturales para representarlos matemáticamente, y así poder entenderlos, interpretarlos y solucionarlos con el único objetivo de disminuir la pérdida de vidas humanas durante la ocurrencia de dichos fenómenos naturales.

Dentro de la Ingeniería Estructural, el hombre se ha dedicado a estudiar el comportamiento de las estructuras ante la ocurrencia de eventos sísmicos. En nuestro país, y con la ocurrencia de terremotos específicos, se ha venido cambiando la reglamentación sobre el tema.

Antes del 31 de marzo de 1.983, fecha en la cual ocurrió el terremoto de Popayán, en el país no existía ninguna norma o ley que reglamentaba el diseño, la construcción y la supervisión de las estructuras en el territorio nacional. Los ingenieros tomaban como base para el diseño primordialmente las normas establecidas por el Instituto Americano del Concreto (ACI, por sus siglas en inglés). La ocurrencia de dicho sismo aceleró el proceso de aprobación en el Congreso Colombiano de la ley 1400 de 1984, más conocida como el Código Colombiano de Construcciones Sismo-Resistentes.

Durante el periodo comprendido entre la aprobación de la ley 1400 de 1.984 y la aprobación de la ley 400 de 1.997, ocurrieron en el país varios sismos de gran magnitud (el más severo, en cuanto a la pérdida de vidas humanas (800 personas), fue el registrado el 6 de junio de 1.996 en el corregimiento de Páez, departamento del Cauca. La nueva ley, conocida como la Norma Sismo Resistente o NSR-98, tuvo grandes cambios, en especial en cuanto al diseño sísmico de edificaciones. Es importante anotar que con el avance tecnológico tanto en hardware como en software, los mecanismos de refinamiento para idealizar el comportamiento de las estructuras ante las fuerzas gravitacionales y horizontales cada día se han ido perfeccionando, y fácilmente podemos llegar a observar en el monitor de un computador el comportamiento de una edificación ante cualquier solicitud que se pueda presentar.

El 25 de enero de 1.999 se presentó en Armenia el sismo más fuerte registrado en Colombia en el siglo XX. De acuerdo con las estadísticas, con un total de 1.186 víctimas y más de 160.000 damnificados, ha sido uno de los eventos sísmicos que más ha golpeado a nuestro país. Terremotos como el presentado en el eje cafetero han hecho que la reglamentación sobre el tema se vuelva cada vez más exigente, todo con el único propósito de preservar la vida de los seres humanos.

Actualmente la Norma Sismo Resistente vigente es el decreto 926 de 2.010, más conocida como NSR-2010. Esta ley será la base para el desarrollo de la presente monografía el cual tiene por objeto el estudio de la vulnerabilidad sísmica y reforzamiento estructural de un edificio aporticado ubicado en zona de riesgo sísmico alto, y más concretamente en la ciudad de Bucaramanga. Es de aclarar que adicionalmente, para la elaboración del análisis estático no lineal o PUSHOVER se ha tomado como referencia los procedimientos descritos en el ATC-40 (Applied Technology Council) y el FEMA-356 (Federal Emergency Management Agency).

GLOSARIO

NSR-2010: Decreto ley 1000 de 2010, el cual contiene la Norma Sismo Resistente Colombiana que rige el diseño, la construcción y la supervisión técnica de las edificaciones que se desarrollen en nuestro país.

ATC-40: Documento publicado en el mes de noviembre del año 1996 por el concejo de tecnología aplicada (ATC por sus siglas en inglés), el cual contiene los procedimientos a seguir para la Evaluación Sísmica y Actualización de los Edificios en Concreto Reforzado.

FEMA-356: Documento publicado en el mes de noviembre del año 2000 por la agencia federal para el manejo de emergencias (FEMA, por sus siglas en inglés), el cual contiene las Normas y Comentarios para la Rehabilitación Sísmica de Edificaciones.

Ductilidad: Es la capacidad que tiene un material estructural para deformarse más allá del rango elástico, sin fallar.

Índice de flexibilidad: Es la susceptibilidad de una estructura a tener derivas excesivas, con respecto a las permitidas en la norma escogida.

Índice de flexibilidad de piso: Es el cociente entre la deriva obtenida del análisis de la edificación y la permitida en la norma.

Índice de flexibilidad de la estructura: Es el mayor valor de los índices de flexibilidad de piso de toda la estructura. Se debe evaluar para las deflexiones verticales y para las derivas.

Índice de sobre-esfuerzo: es el cociente entre las solicitudes equivalentes, calculadas de acuerdo a NSR-2010, A.10.4.2 y la resistencia efectiva.

Índice de sobre-esfuerzo de los elementos: es el índice de los sobre-esfuerzos de cada uno de los elementos estructurales.

Índice de sobre-esfuerzo de la estructura: es el índice calculado para toda la estructura, evaluando los elementos con mayor índice de sobre-esfuerzo individual y tomando en consideración su importancia dentro de la resistencia general de la estructura como conjunto.

Análisis no lineal estático: este método también se conoce como plastificación progresiva o PUSHOVER, consiste en evaluar la capacidad de disipación de energía en el rango inelástico de una estructura. Cuando un análisis de vulnerabilidad se realiza por este procedimiento, para el caso colombiano, se debe ajustar a lo establecido en el apéndice A.3 de la NSR-2.010.

1 DESCRIPCIÓN DE LA MONOGRAFIA

1.1 EL PROBLEMA

Durante la etapa de planeación de un proyecto de obra civil se encuentra el proceso de diseño estructural, que debe ser ajustado a la normatividad vigente. En el desarrollo de la presente monografía se va a evaluar un edificio cuyo uso fue destinado a vivienda y el sistema estructural escogido fue el de pórticos de concreto reforzado resistentes a momento, cimentación con zapatas céntricas y excéntricas unidas con vigas y placas aligeradas armadas en una dirección, sistema muy utilizado en nuestro medio.

De acuerdo con los planos estructurales existentes, la edificación fue diseñada y construida a finales del año 1.994 y principios de 1.995, lo cual nos permite asegurar que el diseño estructural y el estudio de suelos¹ fueron realizados cumpliendo con el Código Colombiano de Normas Sismo-Resistentes decreto 1400 de 1.984. De acuerdo con lo anterior, podemos afirmar que dicha estructura puede llegar a ser vulnerable ante la ocurrencia de un sismo.

En este proyecto se pretende realizar un análisis de vulnerabilidad y plantear un reforzamiento a dicha estructura para que cumpla la nueva Norma NSR 2010.

1.2 JUSTIFICACIÓN

La estructura donde funciona actualmente el edificio en estudio está compuesta por un parqueadero y cinco niveles dedicados a vivienda, en donde el último nivel es dúplex, y como se anotó en la descripción del problema, fue construida hace ya más de quince años. La edificación ha resistido las cargas verticales a las cuales está sometida y sismos de mediana intensidad que se han presentado en esta ciudad desde la fecha en que entró en servicio hasta el día de hoy, sin presentar daños visibles. Sin embargo, de acuerdo con la antigüedad de la construcción, y la reglamentación vigente en materia de diseño estructural para esa época, es de suponer que el sistema estructural no cumple con los requisitos exigidos por la NSR-2.010.

1.3 OBJETIVOS

1.3.1 Objetivo general

¹ Ver Anexo 2 –Estudio de suelos-

Realizar un estudio de vulnerabilidad sísmica y reforzamiento estructural a una estructura existente, evaluando los de índices de flexibilidad y sobre resistencia para un edificio aporticado localizado en zona de amenaza sísmica Alta.

1.3.2 Objetivos específicos

1. Caracterizar los materiales (concreto y acero), tipo de suelo, geometría de la estructura, y profundidad de cimentación.
2. Realizar un análisis No Lineal – estático (Pushover) para determinar el estado actual de la estructura.
3. Realizar la evaluación, calificación y análisis de vulnerabilidad de la edificación existente, de acuerdo con lo establecido en la NSR-2.010.
4. Seleccionar la mejor alternativa de reforzamiento estructural teniendo en cuenta aspectos de arquitectónicos, económicos, técnicos (comportamiento de la estructura) y procesos constructivos.
5. Evaluar el comportamiento de la estructura reforzada desde el punto de vista de resistencia y flexibilidad, con el sistema de reforzamiento seleccionado.
6. Elaborar un análisis No lineal – estático (Pushover) para determinar el estado de la estructura después del reforzamiento.

1.4 DELIMITACIÓN

Para el desarrollo del plan propuesto, estudio de vulnerabilidad sísmica y Reforzamiento estructural del edificio en zona de amenaza sísmica alta, se desarrollaran las siguientes actividades.

1. *Levantamiento geométrico de la edificación:* Se tomará la establecida en los planos estructurales.
2. *Estudio de suelos:* No se realizará estudio de suelos, ya que se cuenta con el estudio de suelos realizado en la etapa de diseño de la edificación, y se tomará como referencia para la clasificación dentro de la NSR-2010.
3. *Determinación de la resistencia del concreto:* Se tomará la resistencia contenida en los planos estructurales para cada uno de los elementos.
4. *Exploración de la profundidad de la cimentación:* Se tomará la establecida en los planos estructurales
5. *Geometría de la estructura:* Se tomarán las secciones y longitudes establecidas en los planos estructurales.

6. *Exploración del acero de refuerzo:* para cada elemento se tomará el establecido en los planos estructurales.
7. *Primer Modelo:* Se realizará un primer modelo para calcular las fuerzas internas de los elementos y los desplazamientos a la que puede estar sometida la estructura en las condiciones actuales.
8. *Segundo Modelo:* Con la información recopilada en los puntos anteriores se montará un modelo en un programa de computador (Etabs para nuestro caso) y se realizará un análisis No Lineal – Estático (Pushover) estableciendo rótulas en las vigas con (M33) y en las columnas con(P, M22 y M33)
9. *Tercer Modelo:* Se realizará un modelo Nuevo como si la estructura fuera una edificación nueva, dando cumplimiento a lo establecido en la Norma NSR-2010.
10. *Cálculo de los índices de Sobre esfuerzo y de flexibilidad:* Consiste en la comparación de los resultados obtenidos del segundo modelo con el Tercer modelo para determinar los índices de sobreesfuerzo y de flexibilidad.
11. *Planteamiento de alternativas para reforzamiento estructural:* Se basa en los aspectos arquitectónicos, económicos, técnicos (comportamiento de la estructura) y procesos constructivos
12. *Análisis del reforzamiento:* Se analizará el comportamiento de la estructura reforzada desde el punto de vista de flexibilidad y resistencia. Finalmente, se elaborará un análisis pushover teniendo en cuenta la estructura ya reforzada.

2 MARCO TEÓRICO

2.1 METODOLOGIA PARA LA EVALUACION DE LA VULNERABILIDAD SISMICA

La vulnerabilidad de una estructura se puede definir como su predisposición a sufrir daños ante una determinada solicitud, estando asociada dicha predisposición a los procesos de concepción, diseño, construcción, operación y mantenimiento de la estructura analizada. Es necesario realizar un análisis de vulnerabilidad sísmica de una estructura existente cuando se cumple uno de los siguientes parámetros:

1. **Actualización al Reglamento:** Edificaciones que conservan su estructura original tanto en área como en altura, y por decisión de su propietario desea modificar la capacidad de resistencia de la estructura. Para el caso de las edificaciones indispensables y de atención a la comunidad, de acuerdo a lo establecido en NSR-2010, A.2.5.1.1, se debe realizar la evaluación sísmica.
2. **Ampliaciones:** Cuando se proyecta un aumento en área o en altura, es necesario realizar la evaluación sísmica.
3. **Modificaciones:** Cuando se proyecta una renovación de una estructura, tal como un cambio de uso, y dicha modificación incremente la solicitud sísmica o reduzca la capacidad estructural de cualquier elemento en un 10%, se debe realizar la capacidad estructural de toda la edificación.

Sin importar la metodología a utilizar, es indispensable el conocimiento previo de las características generales de la obra que se requiere analizar. Por tanto es indispensable la realización de varias etapas que se resumen a continuación:

2.1.1 Etapa preliminar

En la etapa preliminar se deben ejecutar las siguientes actividades:

1. **Antecedentes:** Es la información general de la obra, tales como el sistema estructural empleado, condiciones geométricas, materiales utilizados, año de construcción.
2. **Registros previos:** Es toda la información técnica realizada antes de la ejecución del proyecto, como los planos de diseño, memorias de cálculo, estudio de suelos, bitácoras de obra, especificaciones de materiales, ensayos de laboratorio, y todo aquello que se tuvo en cuenta durante la construcción para la estructura analizada.

3. **Entorno social:** Se debe analizar la importancia social de la estructura construida, así como las implicaciones sociales y económicas que conllevaría al sector circundante y a los ocupantes el resultado del estudio de vulnerabilidad, aclarando que el resultado puede ser una demolición total o parcial, o una rehabilitación.

2.1.2 Reconocimiento visual

Durante el reconocimiento visual de la estructura, se deben realizar las siguientes actividades:

1. **Revisión Arquitectónica y Estructural:** Se debe realizar un levantamiento geométrico tanto arquitectónico como estructural en planta como en perfil de la edificación a evaluar. Este procedimiento es indispensable, bien sea para confrontarlo con los planos de construcción, y en caso de que no existan para obtener la información necesaria para la evaluación de la vulnerabilidad.
2. **Caracterización de Materiales:** En este aparte se deben determinar el estado y las resistencias aproximadas de los materiales que componen el sistema estructural. Dependiendo del nivel de información que se requiera, de la calidad y magnitud del estudio, estos ensayos pueden ser de tipo no destructivos (realizado *in situ*) o de tipo destructivo (realizado en el laboratorio).
3. **Identificación de Daños:** Mediante una inspección visual se deben identificar los daños más relevantes, así como su localización exacta en el elemento o elementos afectados, bien sean estos estructurales o no estructurales.

Con la realización de las dos etapas anteriores, se puede determinar una vulnerabilidad estructural preliminar de la estructura evaluada. Dentro de las conclusiones de este proceso, se debe concluir la necesidad de realizar o no un diagnóstico detallado de la edificación.

Si se recomienda la ejecución de un estudio detallado, se deben realizar las siguientes actividades:

2.1.3 Estudio detallado

Para realizar un estudio detallado de la edificación se deben ejecutar las siguientes actividades:

2.1.3.1 Ampliación de la información

En esta etapa se debe recopilar o ampliar toda la información de acuerdo a los siguientes lineamientos:

1. **Recopilación y complemento de información:** Es necesaria la recopilación de nueva información, y que en la etapa preliminar no se tuvo en cuenta o no se detectó.
2. **Identificación detallada de daños:** Se debe realizar un inventario detallado y su localización exacta de todos los daños que se presentan en la estructura, y que no fueron incluidos en la etapa preliminar.
3. **Propiedad de los materiales:** De acuerdo a los ensayos realizados en la etapa preliminar se deben determinar las propiedades de los materiales utilizados en los elementos que componen el sistema estructural de la edificación.
4. **Propiedades del suelo de fundación:** Se deben establecer las propiedades del suelo de fundación a partir del estudio de suelos realizado en la planificación del proyecto. Si no se tiene a mano, se recomienda la elaboración del estudio de suelos.
5. **Calificación del sistema estructural:** Tomando como base las características encontradas en la estructura, y su confrontación con los planos de diseño y construcción. La calificación se hace con base en dos puntos fundamentales, que se describen a continuación, asignándole a cada uno un coeficiente que depende de la evaluación efectuada como sigue: bueno (1,00), regular (0,80) o malo (0,60) (Tabla A.10.4-1 NSR-2010).
 - 5.1. **Calidad del diseño y la construcción de la estructura original (Φ_d):** Se debe evaluar la calidad, eficiencia, configuración estructural y las posibles fallas que pudieran presentarse en la ejecución del proyecto. Se pueden utilizar, si existen, los registros de la interventoría y los ensayos de laboratorio realizados. Deben tenerse en cuenta el potencial de mal comportamiento debido a una distribución irregular de la masa o la rigidez, la ausencia de diafragmas, amarres y otros elementos que garanticen su buen comportamiento.
 - 5.2. **Estado General de la Estructura (Φ_e):** Es una calificación del estado actual de la estructura, basado en aspectos tales como fisuraciones por cambio de temperaturas, corrosión del refuerzo, asentamientos diferenciales presentados, reformas realizadas, deflexiones excesivas presentadas y en general otros aspectos que determinen su estado actual.

2.1.3.2 Análisis estructural

Con la información recopilada de la edificación, se determinan las siguientes evaluaciones de cargas:

1. **Cargas diferentes a las fuerzas sísmicas:** Se debe realizar una evaluación de las fuerzas actuantes diferentes a las sísmicas en la estructura, de acuerdo a los requisitos del Título B de la NSR-2010. Las cargas muertas deben ser el resultado de los resultados obtenidos en campo, pero en ningún evento deben de ser inferiores a las establecidas en el Título B de la NSR-2010.
2. **Fuerzas sísmicas:** De acuerdo al sismo de diseño, se deben determinar las fuerzas actuantes en la edificación, por los métodos establecidos en la NSR-2010.
3. **Combinaciones de carga:** Se deben realizar las combinaciones de cargas con los coeficientes establecidos en el Capítulo B.2 de la NSR-2010, para obtener las envolventes de las fuerzas internas equivalentes en cada uno de los elementos estructurales.
4. **Análisis Estructural:** Una vez se han determinado las cargas actuantes tanto gravitacionales como horizontales, y las combinaciones de cargas establecidas de acuerdo a la NSR-2010, se realiza un análisis estructural por medio de uno de los modelos matemáticos establecidos en la norma. El resultado del análisis estructural serán las fuerzas y esfuerzos internos en cada uno de los elementos estructurales.

2.1.3.3 Determinación de la resistencia existente.

Teniendo como base los resultados obtenidos en la determinación de las propiedades físico-mecánicas de los materiales que componen la estructura, incluyendo el estudio de suelos, se determina la resistencia real de cada uno de los elementos estructurales bajo parámetros como el módulo de elasticidad de cada material, el grado de deformabilidad y degradación del material. Por tanto, la resistencia existente está dada por el grado de deterioro de cada elemento estructural.

2.1.3.4 Determinación de la resistencia efectiva.

La resistencia efectiva muestra de forma cualitativa la resistencia esperada de cada uno de los elementos o de la estructura en general. De acuerdo a la NSR-2010, la resistencia efectiva debe evaluarse como el producto de la resistencia existente, multiplicada por los coeficientes definidos por la calidad del sistema estructural (Φ_c y Φ_e).

2.1.3.5 Cálculo de índices de flexibilidad.

El índice de flexibilidad es el grado de deformación de la estructura. Se define como la susceptibilidad de una estructura a tener derivas excesivas, con respecto a las permitidas en la norma escogida. De acuerdo a la NSR-2010, en su aparte A.10.4.3.5, existen dos acepciones:

1. **Índice de Flexibilidad por piso:** El cual se define como el cociente entre la deflexión o deriva obtenida del análisis de la estructura, y la permitida en el Reglamento, para cada uno de los pisos de la edificación.
2. **Índice de Flexibilidad de la estructura:** Es el mayor valor de los índices de flexibilidad de piso de toda la estructura. Se debe evaluar para las deflexiones verticales y las derivas.

2.1.3.6 Cálculo de índices de sobre-esfuerzo.

Como resultado del modelamiento de la estructura, se han determinado los esfuerzos a los cuales está o va a estar sometida la estructura, y con anterioridad se han calculado las resistencias aproximadas de cada uno de los elementos; de esta forma, se puede establecer una relación entre los esfuerzos actuantes y los esfuerzos resistentes. Este tipo de correlación se denomina **índice de sobreesfuerzo** y busca establecer la proporción entre la demanda y la capacidad del elemento analizado, a partir de la resistencia efectiva y las solicitudes previstas.

De acuerdo a la NSR-2010, A.10.4.3.1, el índice de sobreesfuerzo se expresa como el cociente entre las solicitudes equivalentes, calculadas de acuerdo con A.10.4.2 y la resistencia efectiva. Tiene dos acepciones:

1. **Índice de sobre-esfuerzo de los elementos:** el cual se refiere al índice de sobreesfuerzo de cada uno de los elementos de la estructura, considerando las relaciones entre la demanda sísmica de esfuerzos y la capacidad de resistirlos.
2. **Índice de sobreesfuerzo de la estructura:** Es el índice calculado para toda la estructura, evaluando los elementos con mayor índice de sobre-esfuerzo individual y tomando en consideración su importancia dentro de la resistencia general de la estructura como conjunto.

2.1.3.7 Análisis de secuencia de falla.

De acuerdo con la NSR-2010, A.10.5.1.B, en este aparte se formula una hipótesis de secuencia de falla de la edificación con base en la línea de menor resistencia, identificando la incidencia de falla progresiva de los elementos, iniciando con aquellos con mayor índice de sobreesfuerzo. En otras palabras, se trata de determinar la demanda sísmica en términos del desplazamiento de la estructura.

El análisis de secuencia de falla se realiza para evaluar el desempeño de los elementos, el cual se puede determinar de acuerdo a:

1. **Acción controlada por la deformación:** el elemento tendrá un comportamiento dúctil, y el desempeño se medirá en términos de deformación y se espera que el elemento tenga capacidad de entrar en el rango inelástico. Este criterio es usado en los análisis estáticos no lineales.
2. **Acción controlada por la fuerza:** el elemento tendrá un comportamiento frágil y los elementos permanecerán en su rango elástico.

Para establecer los límites de desempeño en término de las deformaciones, la respuesta de un elemento se mide en función del criterio de aceptación de acuerdo a la siguiente gráfica:

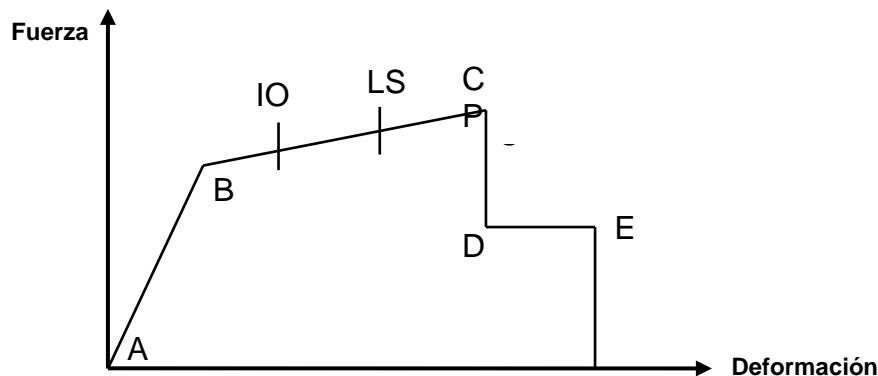


Figura 1. Criterios de evaluación para elementos.

Los tres niveles de desempeño establecidos (ocupación inmediata (IO), Preservación de la vida (LS), y Prevención del colapso (CP)), son utilizados para establecer los objetivos de la rehabilitación en los elementos estructurales.

El tramo entre el punto A y B representa la condición elástica y lineal de la estructura (rigidez inicial). El punto B representa el punto de fluencia del acero (f_y). El tramo entre el punto B y C representa la pendiente de post-fluencia. El punto C representa la resistencia última. El tramo entre C y D representa la degradación significativa de la resistencia. Por último, el tramo entre D y E representa la pérdida total de resistencia.

Así mismo, El punto IO se presenta cuando un primer elemento llega al punto de ocupación inmediata. El punto LS se presenta cuando un primer elemento llega al punto de preservación de la vida. El punto CP se presenta cuando un primer elemento llega al punto de prevención de colapso.

Un elemento cuya respuesta esté entre B y IO, indica que la estructura puede ser ocupada de inmediato luego del sismo. Si la respuesta está entre IO y LS, este criterio es el usado para establecer la seguridad de la vida de los ocupantes. Si la respuesta está en CP, será necesario prevenir el colapso por medio de rehabilitación al elemento en cuestión.

2.1.3.7.1 Análisis no lineal estático (pushover).

En el presente trabajo se realizará un análisis lineal estático o PUSHOVER, el cual es un proceso sucesivo de análisis estáticos incrementales que toman en cuenta la variación de la rigidez en los elementos. El análisis se efectúa incrementando la carga lateral hasta que la estructura alcanza ciertos límites de desplazamientos o se vuelve inestable. El PUSHOVER es apropiado para obtener la curva de capacidad lateral más allá del rango elástico y la formación secuencial de mecanismos y fallas en los elementos.

Los objetivos de un PUSHOVER son:

1. Determinar la capacidad lateral de la estructura.
2. Determinar cuáles son los elementos más susceptibles a fallar primero.
3. Determinar la ductilidad local de los elementos y global de la estructura.
4. Verificar el concepto de vigas débiles y columnas fuertes.
5. Verificar la degradación global de la estructura.
6. Verificar los desplazamientos relativos inelásticos.

Una vez obtenida la curva de capacidad, el objetivo es determinar el punto de desempeño o máxima respuesta de desplazamiento, tal y como se indica en la figura 2. Con este punto se pueden obtener las probabilidades de daño en la estructura usando las curvas de fragilidad. Para ello, podemos utilizar el método de los coeficientes (FEMA 356)² o el método del Espectro de Capacidad (ATC-40)³, permitidos por la NSR-2010, siempre y cuando se garanticen los criterios de resistencia y capacidad de funcionamiento establecidos en la norma. Describiremos rápidamente los procedimientos establecidos en los documentos ATC-40 y FEMA 356.

² FEMA 356. American society of civil engineers. Prestandar and commentary for the seismic rehabilitation of buildings. Washington. Federal emergency management agency 2000.

³ ATC 40. Applied technology council. Seismic evaluation and retrofit of concrete buildings, ATC 40 Report. Redwood: Applied technology council, 1996.

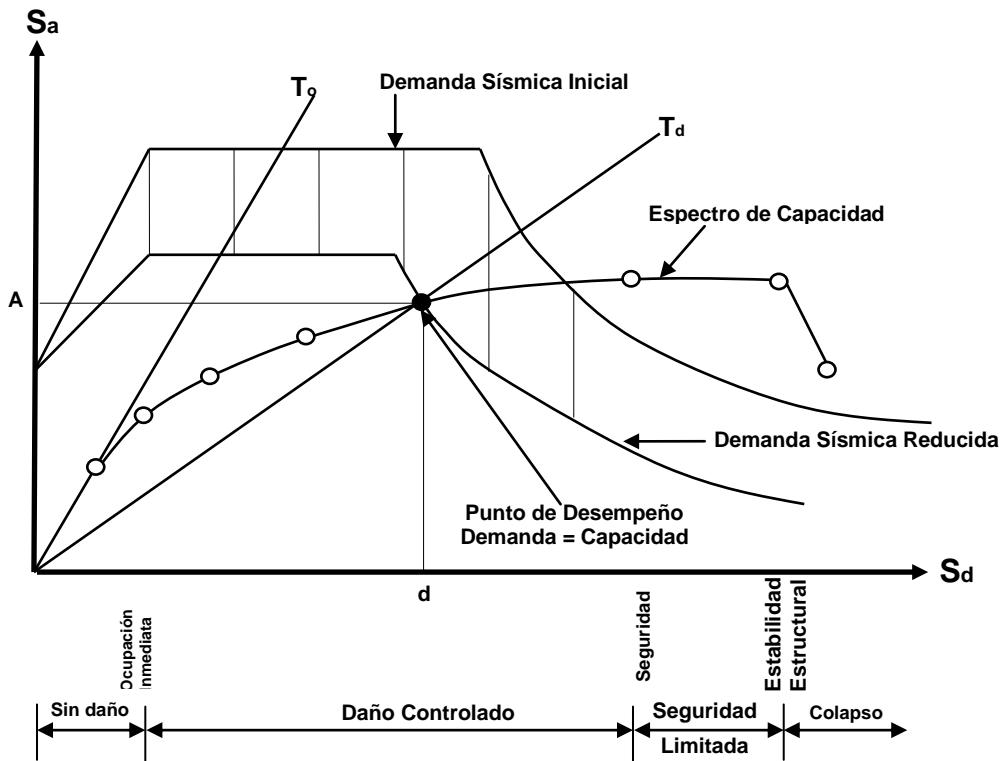


Figura 2. Espectro de Capacidad-Demanda típico.

2.1.3.7.2 Método del espectro de capacidad (ATC-40).

La estimación de la máxima respuesta de desplazamiento es llamado el método de la “Capacidad de Espectro”, el cual se obtiene siguiendo el siguiente proceso analítico:

1. Se genera la curva de capacidad.
2. Se superpone la demanda y la capacidad en coordenadas espectrales.
3. Se reduce la demanda y se obtiene la máxima respuesta de desplazamiento.

Para estimar la máxima respuesta existen tres procesos que son:

1. **PROCESO A:** En el cual se deben realizar los siguientes pasos:

- Desarrollar el Espectro de Demanda con el 5% de amortiguamiento.
- Calcular la curva de capacidad lateral.

- Transformar las coordenadas a formato ADRS (Acceleration-Displacement Response Spectra).
- Superponer los dos gráficos.
- Asumir un punto sobre la curva de capacidad.
- Desarrollar la representación bilineal, usando el punto asumido.
- Calcular los factores de reducción espectral que dependen del diagrama bilineal asumido.

2. PROCESO B: En el cual se deben realizar los siguientes pasos:

- Especificar el tipo de estructura.
- Desarrollar el Espectro de Demanda con el 5% de amortiguamiento.
- Calcular la curva de capacidad lateral.
- Transformar las coordenadas a formato ADRS (Acceleration-Displacement Response Spectra).
- Superponer los dos gráficos.
- Dependiendo del tipo de estructura se verifica el máximo amortiguamiento.
- Se desarrolla una familia de espectros de demanda usando los factores de reducción dados en la norma para cada amortiguamiento.
- Se construye la representación bilineal del Espectro de capacidad.

3. PROCESO C: Este procedimiento ha sido desarrollado para proporcionar una solución gráfica con métodos manuales. Han que desarrollar los siguientes pasos:

- Desarrollar el Espectro de Demanda con el 5% de amortiguamiento.
- Dibujar el Espectro de Demanda con el 5%, 10%, 15%, 20%, 25% y 30% de amortiguamiento.
- Transformar las coordenadas a formato ADRS (Acceleration-Displacement Response Spectra).

- Desarrollar la representación bilineal, usando el punto asumido.
- Determinar el punto de desempeño.

2.1.3.7.3 Método de los coeficientes (FEMA 356).

Este método utiliza factores de corrección (C_0 = factor que relaciona el desplazamiento espectral de un sistema de un grado de libertad con el desplazamiento de la cubierta del sistema de varios grados de libertad, C_1 = factor que relaciona el desplazamiento inelástico con el desplazamiento del sistema elástico, C_2 = factor que representa el efecto de la forma de los lazos de histéresis en el desplazamiento, y C_3 = factor que representa el incremento del desplazamiento debido al efecto P-Δ dinámico), para estimar el desplazamiento de la cubierta de una estructura de N grados de libertad que responde inelásticamente. Se desarrolla mediante los siguientes pasos:

- Generar la curva de capacidad mediante un análisis estático no lineal, con representación bilineal.
- Calcular el periodo fundamental efectivo.
- Calcular el cortante basal.
- Calcular la demanda de desplazamiento.

2.1.3.8 Selección alternativa de reforzamiento.

2.1.3.8.1 Reforzar la estructura.

Al seleccionar esta alternativa, el reforzamiento hace que la estructura tenga una mayor capacidad lateral, sin sacrificar demasiado la ductilidad o capacidad de deformación. La demanda sísmica disminuye significativamente y el amortiguamiento aumenta. El reforzamiento de la estructura se logra mediante la introducción de modificaciones en el diseño que acompañados de cambios en el refuerzo de los elementos estructurales necesarios, permitan dar cumplimiento en cuanto a resistencia y capacidad de funcionamiento requerida por la edificación.

2.1.3.8.2 Rigidizar la estructura.

Al rigidizar la estructura se disminuye el desplazamiento lateral. No se logra un significativo aumento en la capacidad lateral de la estructura y la demanda sísmica permanece prácticamente igual a la estructura no rigidizada. La rigidización de la estructura se logra mediante el engrosamiento de secciones o con la introducción de nuevos elementos estructurales tales como muros de cortante y/o pórticos arriostrados de acero, con lo cual se busca dar cumplimiento a lo exigido por la norma de diseño en cuanto al control de derivas.

2.1.3.8.3 Mejorar la capacidad de deformación.

Al mejorar la capacidad de deformación de la estructura, permite que la curva de capacidad lateral sea más pronunciada, la estructura será más dúctil y alcanzará un desplazamiento mayor logrando ser sísmicamente resistente. Esto se logra añadiendo revestimiento exterior de confinamiento como pueden ser placas de acero continua que envuelven el elemento existente o la instalación de fibras de reforzamiento (FRP).

2.1.3.8.4 Mejorar la capacidad de disipación de energía.

Al mejorar la capacidad de disipación de energía, que se logra con la instalación de aisladores sísmicos en la base, se incrementa el amortiguamiento efectivo y el periodo. Así mismo se aumenta el desplazamiento.

2.1.3.9 Informe final y planos

Una vez se ha desarrollado el método escogido para la rehabilitación de la estructura, se procede a la elaboración del informe final, planos de construcción, especificaciones, presupuesto, y todo lo necesario a juicio del diseñador para llevar a cabo la intervención de la edificación.

A continuación, se presenta un esquema metodológico, el cual mediante un diagrama de flujo resume los pasos a seguir para realizar un estudio de vulnerabilidad sísmica.

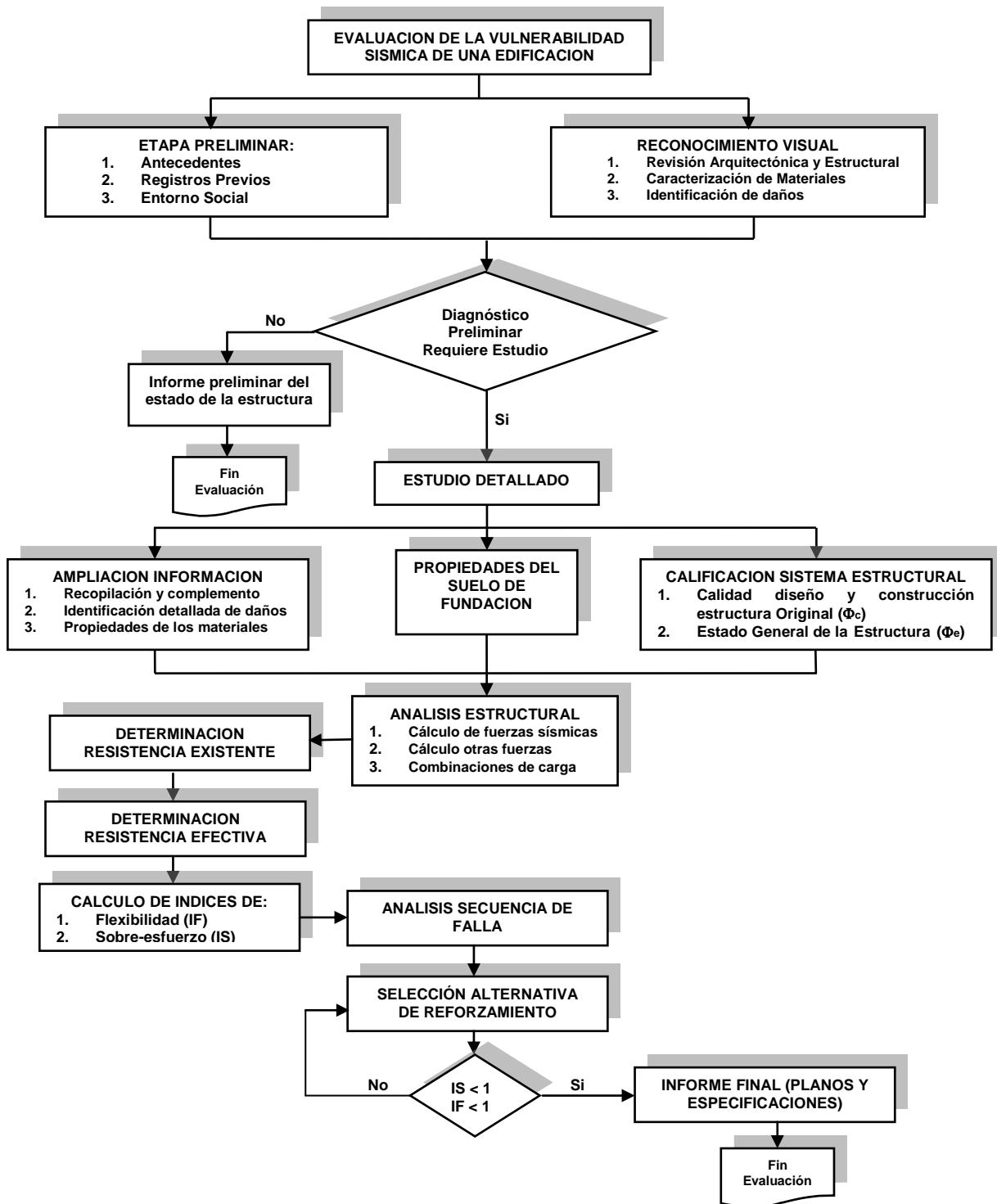


Figura 3. Metodología evaluación vulnerabilidad sísmica.

3. EVALUACIÓN Y DIAGNÓSTICO DE LAS CARACTERÍSTICAS GENERALES DE LA ESTRUCTURA EXISTENTE

Esta etapa comprende la identificación de la edificación en estudio, la cual se encuentra ubicada en la calle 33 con carreras 22 a 23 –*costado norte*– de la ciudad de Bucaramanga, cuya construcción se remonta a la década de los años noventa, específicamente durante los años 1.994 y 1.995 bajo los parámetros establecidos en el Código Colombiano de Normas Sismo-Resistentes decreto 1400 de 1.984.



Foto 1. Edificio en estudio



Foto 2. Vista del edificio sentido occidente – oriente



Foto 3. Vista del edificio sentido oriente – occidente

3.1 ESTADO DEL SISTEMA ESTRUCTURAL ACTUAL

El estado del sistema estructural debe ser evaluado teniendo en cuenta los siguientes factores:

- La calidad del diseño de la estructura original, su sistema de cimentación y la construcción de la misma.
- El estado de mantenimiento y conservación de la edificación.

3.1.1 Calidad del diseño y la construcción de la estructura original (Φ_c)

Para su estudio, no se cuenta con registros de Interventoría ni con ensayos efectuados durante el proceso constructivo, razón por la cual se lleva a cabo una inspección visual que nos permite determinar el factor a aplicar.

Los resultados de la inspección visual se presentan a continuación:

- Sistema estructural utilizado: Pórticos de concreto reforzado resistentes a momento desde el sótano hasta el nivel 5 y mampostería confinada para recibir la cubierta.
- Irregularidades en planta: Se observan retrocesos excesivos en las esquinas de la edificación.
- Se observa ausencia de amarres en las columnas que llegan hasta el nivel de cubierta.
- De acuerdo al literal C.10.10.4 de la NSR-10 para realizar un análisis elástico de segundo orden, se deben tomar secciones agrietadas para todos los elementos de la estructura.

De esta manera se concluye que la calidad del diseño y construcción de la edificación en estudio es regular, obteniendo así un factor de 0.80 para este parámetro⁴.

3.1.2 Estado general de la estructura (Φ_e)

Durante los últimos años, desde la época en que se construyó la edificación en estudio se han presentado en la ciudad de Bucaramanga sismos de mediana intensidad, sin que en la ciudad se hayan registrado daños severos en las estructuras existentes de la misma tipología del edificio en estudio.

⁴ Tabla A.10.4-1 NSR-2010

Teniendo en cuenta que esta propuesta fue desarrollada a nivel académico, se asume un estado regular de la estructura, obteniendo así un factor de 0.80 para este parámetro⁵.

3.2 ESTUDIO DE SUELOS

Para la determinación de los parámetros de diseño, se toma como referencia el estudio de suelos No.1807 de Febrero de 1.994 realizado por la firma Ingeniería de suelos Ltda. Dicho estudio concluye, entre otra, la siguiente información⁶:

- **Drenaje y nivel freático:** El perfil de suelo se clasifica como moderadamente bien drenado y el nivel freático no apareció en los sondeos.
- **Formación geológica:** Depósitos aluviales del abanico de Bucaramanga, de edad cuaternario.
- **Perfil Estratigráfico:** *Suelo subsuperficial:* Aparece un manto de suelos arenosoarcillosos orgánicos muy sueltos de espesor aproximado de 1.5 metros, sobre arenas arcillosas color amarillo algo duras pero no competentes como piso de cimentación.
Suelo más profundo: Al profundizar por debajo de los cuatro metros las arenas arcillosas amarillas se hacen más duras y competentes.
- **Capacidad de soporte:** $N = \text{valor mínimo de } N$ (Ensayo de penetración estándar, debajo de los cimientos) = 48 golpes/pie, para una profundidad de cimentación de cinco metros.
 $B = 3.00$ metros, ancho aproximado de los cimientos.
 $q_{\text{admisible}}: 4.8 \text{Kg/cm}^2 (4.8 \text{Ton/m}^2)$ Este valor corresponde a un asentamiento de 2.5 centímetros.
- **Perfil de suelo S1:** Para el lote estudiado se recomienda un valor de coeficiente de sitio S de 1.0.
- **Zona de riesgo sísmico:** Alto, por tanto, de acuerdo a NSR10
 $A_a = 0.25$
 $A_v = 0.25$
- **Tipo y profundidad de cimentación:**

⁵ Tabla A.10.4-1 NSR-2010

⁶ Estudio de suelos No.1807 de Febrero de 1.994. Ingeniería de Suelos Ltda.

Se recomiendan zapatas independientes, combinadas o corridas, unidas por vigas de amarre en concreto reforzado. La profundidad mínima de cimentación es de cinco metros bajo el nivel actual del terreno.

3.2.1 Determinación de los parámetros del suelo, conforme a lo establecido en la NSR-10

Con base en la información anterior, se procede a establecer los parámetros requeridos para la elaboración de nuestro modelo estructural, cumpliendo los requisitos de la norma NSR-10. De esta manera se determina lo siguiente:

- **Definición del tipo de perfil de suelo:**

Teniendo en cuenta los resultados obtenidos para el ensayo de penetración estándar debajo de los cimientos, podemos clasificar el suelo bajo la edificación con un perfil tipo D⁷.

- **Determinación del valor de Fa y Fv:**

De la tabla A.2.4-3 de la NSR-10 se obtiene un valor de $F_a = 1.3$

De la tabla A.2.4-4 de la NSR-10 se obtiene un valor de $F_v = 1.9$

- **Coeficiente de importancia:**

La estructura en estudio corresponde a una edificación empleada para vivienda, razón por la cual, conforme a la clasificación establecida en el numeral A.2.5.1 de la NSR-10, pertenece al Grupo I –*Estructuras de clasificación normal*- y el valor establecido para el coeficiente de importancia $I = 1.00$.

3.3 ESPECTRO DE DISEÑO

Con los parámetros definidos en el numeral anterior se procede a determinar el espectro de diseño, para un amortiguamiento del 5%⁸.

⁷ Numeral A.2.4.5-Procedimiento de clasificación y Tabla A.2.4-2 Criterios para clasificar suelos dentro de los perfiles de suelo tipos C,D ó E, NSR-10.

⁸ Ver tabla de datos en el Anexo No.4 –Espectro de diseño NSR-10-.

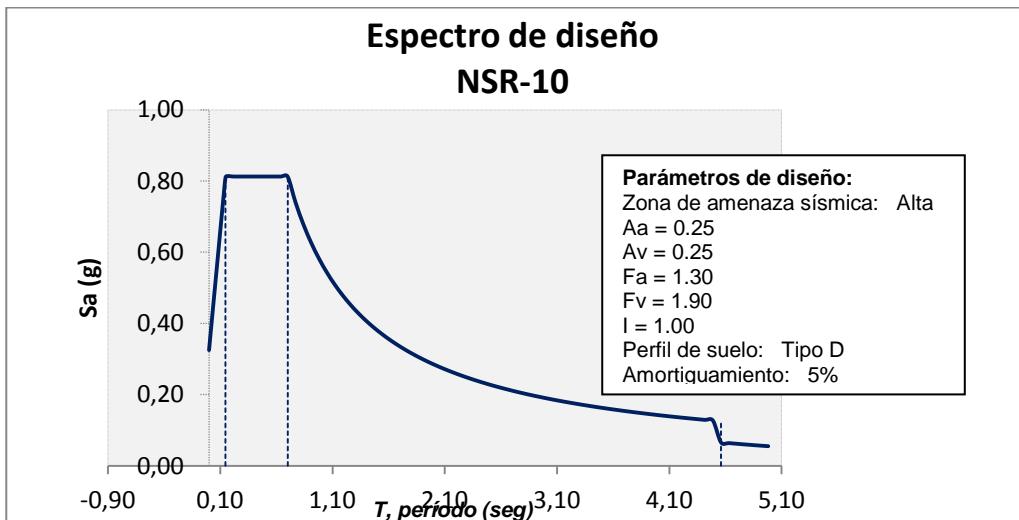


Figura 4. Espectro de diseño, basado en la NSR-10

3.4 PROFUNDIDAD DE LA CIMENTACIÓN Y DIMENSIONES DE LAS ZAPATAS EXISTENTES

Teniendo en cuenta que no se realizaron sondeos con el fin de determinar la profundidad de cimentación y sus dimensiones, se toma como ciertas las profundidades de cimentación y las dimensiones de todos los elementos contenidas en el plano No. No.6⁹. Se asume que las zapatas se encuentran a partir de esta profundidad y que sus dimensiones y acero de refuerzo son los indicados en los planos correspondientes¹⁰.

⁹ Ver Anexo 1 –Planos estructurales de la edificación-.

¹⁰ Ver figura 5 –Cimentación existente- y Tabla No.1 –Dimensiones y cantidades de acero de las zapatas existentes-

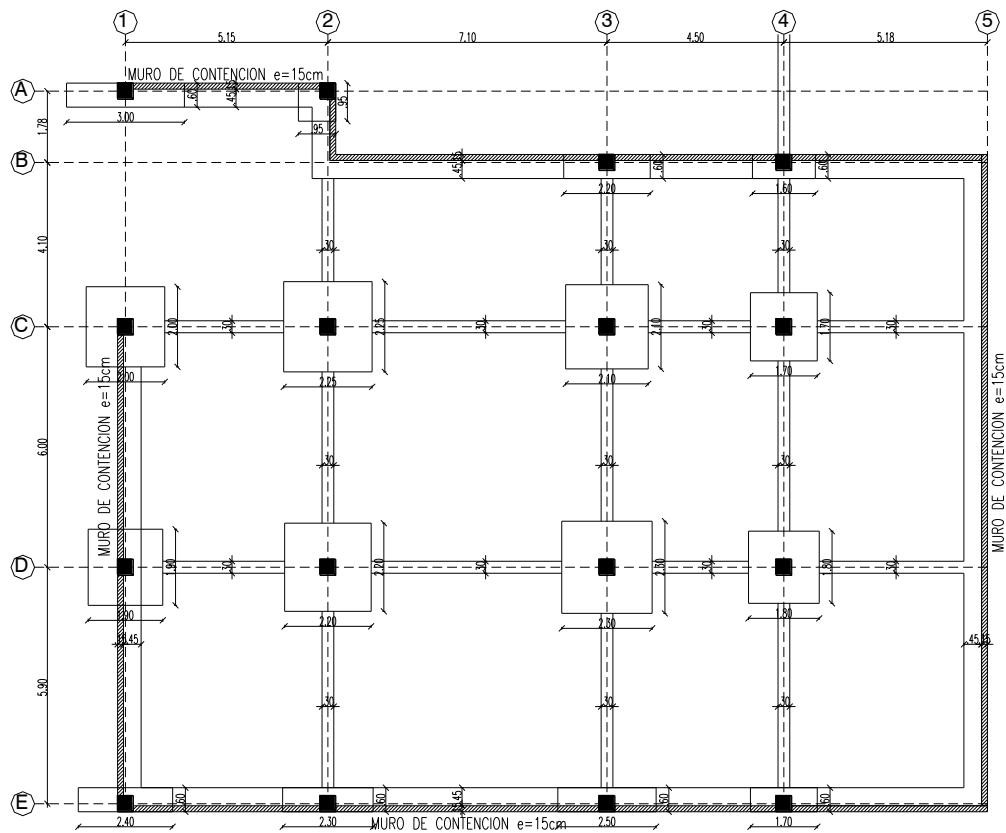


Figura 5. Cimentación existente

De esta manera, las dimensiones, tipología y acero de refuerzo de las zapatas existentes son los siguientes:

Tabla 1. Dimensiones y cuantías de las zapatillas existentes.

Cimiento	Dimensiones			As L	As a	Tipo de cimiento
	L (metros)	a (metros)	h (metros)			
1A	3.00	0.60	0.60	5#6 L=3.00m	12#5 L=1.00m	Excéntrico
2A	0.95	0.95	0.40	8#4 L=1.20m	8#4 L=1.20m	Excéntrico
3B	2.20	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	9#3 L=1.00m	Excéntrico
4B	1.05	0.60	0.40	4#4 L=1.20m	5#3 L=1.00m	Excéntrico
1C	-	2.00	0.50	-	10#5 L=2.00m	Céntrico
2C	-	2.25	0.60	-	10#5 L=2.00m	Céntrico
3C	-	2.10	0.55	-	10#5 L=2.00m	Céntrico
4C	-	1.70	0.45	-	11#4 L=1.50m	Céntrico

Cimiento	Dimensiones			As L	As a	Tipo de cimiento
	L (metros)	a (metros)	h (metros)			
1D	-	1.90	0.50	-	14#4 L=2.00m	Céntrico
2D	-	2.20	0.60	-	12#5 L=2.00m	Céntrico
3D	-	2.30	0.60	-	13#5 L=2.00m	Céntrico
4D	-	1.80	0.45	-	12#4 L=2.00m	Céntrico
1E	2.40	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Excéntrico
2E	2.30	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Excéntrico
3E	2.50	0.60	0.60	8#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Excéntrico
4E	1.70	0.60	0.50	5#4 L=2.00m	70#3 L=1.00m	Excéntrico

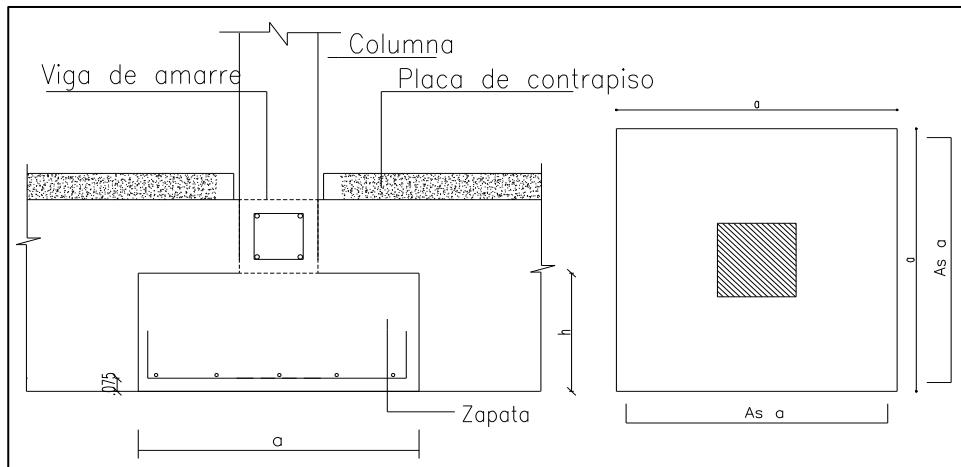


Figura 6. Esquema típico de zapatas céntricas.

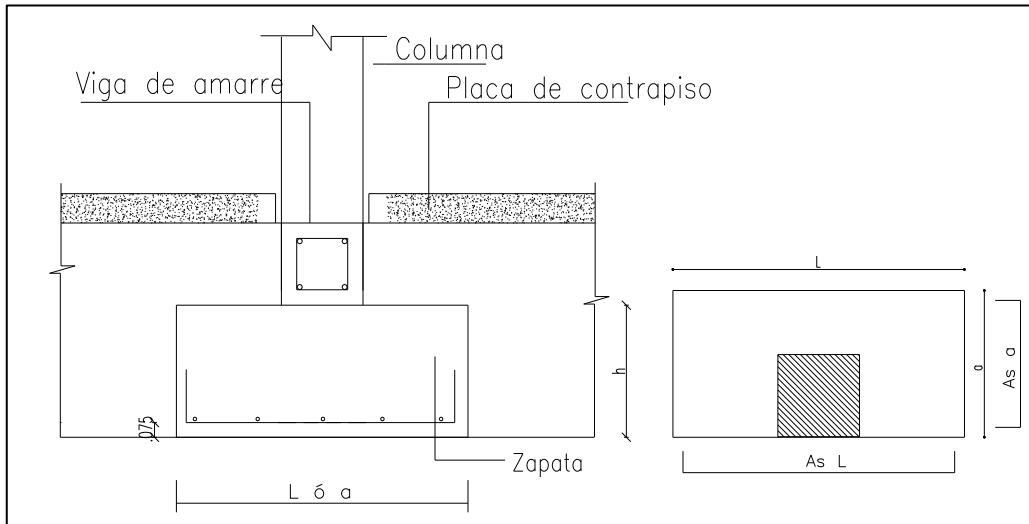


Figura 7. Esquema típico de zapatas excéntricas.

3.5 GEOMETRÍA DE LA ESTRUCTURA, CARACTERÍSTICAS Y RESISTENCIA DE LOS ELEMENTOS

La información básica correspondiente a la geometría y refuerzo tanto transversal como longitudinal de todos los elementos que conforman la estructura fue tomada de los planos estructurales existentes. No se realizaron ensayos a los materiales utilizados, toda la información fue tomada de los planos existentes. En las tablas donde se presenta la información, adicionalmente se menciona el número del plano donde se encuentra el despiece del elemento.

Dicha información fue tabulada y se presenta en la tabla No.2 –*Dimensiones y acero de refuerzo de las vigas existentes*- y en la tabla No.3 -*Dimensiones y acero de refuerzo de las columnas existentes*-, las cuales se presentan a continuación:

Tabla 2. Dimensiones y acero de refuerzo de vigas existentes.

VIGAS -Dimensiones y acero de refuerzo-											Plano
Viga	Dimensiones	Ref/ejes	2D	3	3	4	2	2B	Plano		
VE-B	30x35	Ref. Sup.	5.94	9.75	9.75	9.04	2	2B	4	Plano	
			2.10	7.18	7.18	5.08					
		Sección 1			Sección 2						
Viga	Dimensiones	Refuerzo	0	1	1	2				Plano	
VE-E	30x35	Ref. Sup.	9.04	9.04	9.04	8.48	8.48	8.48	3.81		
		Ref. Inf.	3.81	3.81	3.81	3.81	3.81	3.81	3.81	4	

VIGAS -Dimensiones y acero de refuerzo-														
			Sección 1		Sección 2		Sección 3							
			Viga	Dimensiones	Refuerzo	0	1	2	2C					
VE-D	30x35		Ref. Sup.	5.94	13.86	13.86 21.78		21.78 5.94		Plano	4			
			Ref. Inf.	2.54	7.62	7.62 8.89		8.89 3.81						
			Sección 1		Sección 2		Sección 3		Sección 3					
VE-A	30x35		Ref. Sup.	5.94	9.75	9.75 9.04		6.35 3.81		Plano	4			
			Ref. Inf.	2.54	6.35	Sección 2		Sección 2						
			Sección 1		1 2		2 2E		2E 4A					
VE-C	30x35		Ref. Sup.	16.32	16.32	16.32 22.4		22.4 26.30		4A 4B				
			Ref. Inf.	2.54	2.54	2.54 10.16		10.16 10.16		11.73 11.73				
			Sección 1		Sección 2		Sección 3		5.08 5.08		Plano	6		
VS-D	40x35		Ref. Sup.	13.86	13.86	13.86 23.0		23.0 8.55		Sección 4				
			Ref. Inf.	8.89	8.89	8.89 12.70		12.70 3.81		Sección 5				
			Sección 1		Sección 2		Sección 3		Sección 3					
VS-D1	40x35		Ref. Sup.	14.25	25.6	3 4		4 5		4 5				
			Ref. Inf.	3.81	6.35	25.6 11.88		11.88 11.88		5.94 9.00				
			Sección 1		Sección 2		6.35 6.35		10.16 5.08		Plano	3		
VS-C	40x35		Ref. Sup.	5.94	22.8	2 3		22.8 5.94		Sección 4				
			Ref. Inf.	5.08	11.58	11.58 11.58		11.58 10.16		Sección 3				
			Sección 1		Sección 2		Sección 3		Sección 3					
Viga	Dimensions	Refuerzo	2D	3	3 4		4 4B		11.02 11.02		Plano	5		
			Ref. Sup.		22.8 22.8		22.8 5.94		5.08 5.08					
			Ref. Inf.	5.08	11.58	11.58 11.58		11.58 10.16		Sección 3				
VE-D1	40x35		Ref. Sup.	5.94	28.7	Sección 2		Sección 3		4 4B				
			Ref. Inf.	7.92	13.00	3 4		4 4B		11.02 11.02				
			Sección 1		28.7 11.02		28.7 11.02		5.08 5.08		Plano	2		
Viga	Dimensions	Refuerzo	2D	3	Sección 2		Sección 3		Sección 3					
			Ref. Sup.		13.00 5.08		13.00 5.08		5.08 5.08					
			Ref. Inf.	7.18	5.08	Sección 2		Sección 3		5.08 5.08				
VE-E1	30x35		Ref. Sup.	3.81	11.73	3 4		4 4B		6.35 6.35				
			Ref. Inf.	2.10	7.18	11.73 6.35		11.73 6.35		5.08 5.08				
			Sección 1		Sección 2		Sección 3		Sección 3					

VIGAS -Dimensiones y acero de refuerzo-

Viga	Dimensiones	Refuerzo	C	D	D	E	Plano	
			3.81	3.81				
VS-1	25x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	2.54	13.56	13.56	5.08		
			Sección 1		Sección 2			
			C D		D E			
VS-2, VS-3, VS-4	25x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	5.94	5.94	5.94	13.86		
			5.08	7.06	7.06	7.62		
			Sección 1		Sección 2			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	A	C	C D			
			Ref. Sup. Ref. Inf.		9.90	9.90		
			6.35	9.90	7.62	7.62		
VE-1, VC-1, VC-2, VE-2, VE-3, VE-4	25x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	2.54	7.62	Sección 2			
			Sección 1		C D			
			A C		D E			
VC-3, VC-4	25x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	3.81	7.92	7.92	9.90		
			3.81	6.35	6.35	7.62		
			Sección 1		Sección 2			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	0	1	C D			
			Ref. Sup. Ref. Inf.		9.90	5.08		
			11.88	11.88	7.62	2.54		
VCD	40x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	2.54	10.16	Sección 3			
			Sección 1		C D			
			0 1		D E			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	Ref. Sup. Ref. Inf.		11.88	29.61		
			2.54	10.16	10.16	17.52		
			Sección 1		Sección 2			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	Ref. Sup. Ref. Inf.		C D			
			11.88	11.88	11.88	23.91		
			2.54	10.16	10.16	15.54		
VCC	40x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			Ref. Sup. Ref. Inf.		D E			
VCA	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	3.81	7.62	7.62	6.35		
			2.54	6.35	6.35	6.35		
			Sección 1		Sección 2			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	Ref. Sup. Ref. Inf.		C D			
			3.81	7.62	7.62	3.81		
			2.54	2.54	2.54	2.54		
VCB	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	6.50		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		7.62	6.50		
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			Sección 1		Sección 2			
Viga	Dimensiones	Refuerzo	Ref. Sup. Ref. Inf.		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			Sección 1		Sección 2			
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 2			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 2			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 2			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 2			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 3			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 2			
			0 1		C D			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Ref. Sup. Ref. Inf.		Sección 2			
			7.62	7.62	7.62	2.54		
			2.54	7.62	7.62	2.54		
VCE	30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	Sección 1		Sección 3			

VIGAS -Dimensiones y acero de refuerzo-											
Viga VCE-1	Dimensiones 30x35	Ref. Sup. Ref. Inf.	2E	3	3 9.75 6.35 Sección 1	3	4	4 5.08 3.81 Sección 2	4B	5.08 3.81 Sección 3	Plano 5
			3.81	9.75		9.75	5.08		5.08		
			2.54	6.35		6.35	3.81		3.81		

Tabla 3. Dimensiones y cuantías de columnas existentes.

Columnas 1E, 2E, 3E, 4E, 3B, 4B, 1A	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
Columna 1D	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 16#5 Col.3	Piso 1 30x40 16#5 Col.4	Piso 2 30x40 12#5 Col.5	Piso 3 30x40 8#5 Col.6	Piso 4 30x40 6#5 Col.7	Piso 5 30x40 6#5 Col.7
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 16#6 Col.9	Piso 1 30x40 14#6 Col.10	Piso 2 30x40 Col.11	Piso 3 30x40 Col.6	Piso 4 30x40 Col.6	Piso 5 30x40 Col.6
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 14#6 Col.12	Piso 1 30x40 16#7 Col.13	Piso 2 30x40 12#7 Col.14	Piso 3 30x40 10#7 Col.15	Piso 4 30x40 10#5 Col.16	Piso 5 30x40 10#5 Col.16
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 12#5 Col.17	Piso 1 30x40 12#5 Col.5	Piso 2 30x40 8#5 Col.6	Piso 3 30x40 6#5 Col.7	Piso 4 30x40 6#5 Col.7	Piso 5 30x40 6#5 Col.7
Columna 2D	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 10#6 Col.18	Piso 1 30x40 10#6 Col.19	Piso 2 30x40 8#6 Col.11	Piso 3 30x40 4#5+4#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.7
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 10#7 Col.20	Piso 1 30x40 10#7 Col.15	Piso 2 30x40 8#6 Col.11	Piso 3 30x40 4#5+4#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.7
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 16#6 Col.21	Piso 1 30x40 16#6 Col.22	Piso 2 30x40 12#6 Col.23	Piso 3 30x40 12#5 Col.24	Piso 4 30x40 10#5 Col.16	Piso 5 30x40 10#5 Col.16
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
Columna 3C	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
Columna 4C	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5 Col.1	Piso 1 30x40 6#5 Col.2	Piso 2 30x40 6#5 Col.2	Piso 3 30x40 6#5 Col.2	Piso 4 30x40 6#5 Col.2	Piso 5 30x40 6#5 Col.2
Columna 2A	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11
	Nivel: Dimensions: Acero: Nombre de la sección:	Sótano 40x40 6#5+2#6 Col.25	Piso 1 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 2 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 3 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 4 30x40 6#5+2#6 Col.11	Piso 5 30x40 6#5+2#6 Col.11

Como información complementaria, contenida en los planos estructurales, obtenemos datos correspondientes a las especificaciones de los materiales empleados durante la construcción de la edificación:

- Concreto: 3.000 PSI

- Hierro $\Phi \leq 3/8"$: 37.000 PSI
- Hierro $\Phi > 3/8"$: 60.000 PSI
- Malla electrosoldada: Heliacero o similar
- Recubrimiento: 1.5cm para columnas y vigas

Así mismo, la información consignada en las tablas No.2 y No.3 servirá de base para la determinación de los momentos resistentes de los elementos, los cuales serán comparados con los momentos actuantes en la estructura una vez corrido el modelo 01, determinando de esta manera el índice de sobreesfuerzo exigido por la NSR-10. Este procedimiento se presenta en el capítulo 04.

El sistema de entrepiso está conformado por una losa aligerada de 35 cms de espesor, con un ancho de viguetas de 10 cms y separación entre ejes de viguetas de 1.00 metro, de acuerdo a la figura No.8.

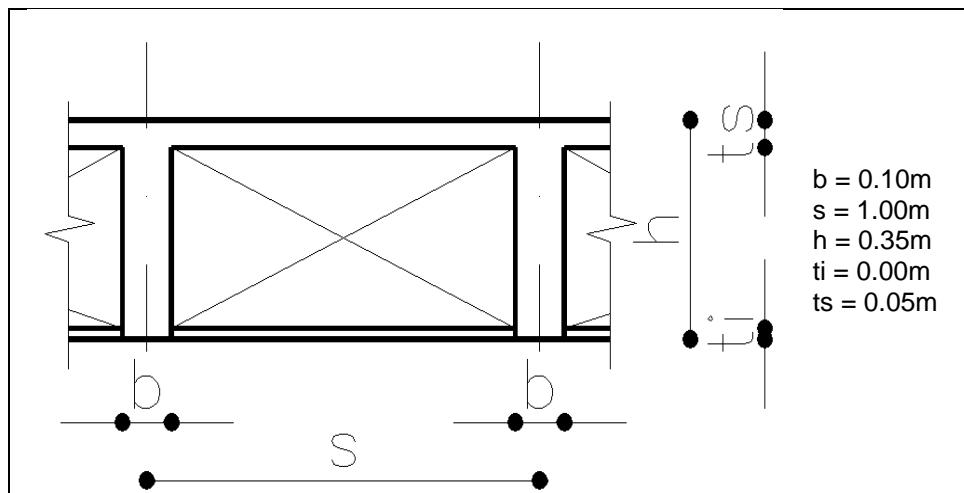


Figura 8. Esquema típico de entrepiso.

4. EVALUACIÓN Y DIAGNÓSTICO DE LA VULNERABILIDAD SÍSMICA ESTRUCTURAL DE LA EDIFICACIÓN EXISTENTE - MODELO 01-

4.1 NORMAS APLICADAS

- Normas Colombianas de Diseño y Construcción Sismo Resistentes NSR-10.
- Requisitos de Reglamento para Concreto Estructural ACI-318-05.

4.2 DESARROLLO DE LOS TRABAJOS

La estructura será analizada en una primera fase con la información que se conoce para cada uno de los elementos estructurales existentes, conservando sus dimensiones actuales y cantidades de acero de refuerzo. De esta manera se realizará el análisis de vulnerabilidad sísmica actual de la edificación y se obtendrán los parámetros necesarios para determinar el sistema de reforzamiento en caso de que se requiera.

4.3 EVALUACIÓN DE CARGAS Y MASAS

Con los planos estructurales existentes se procede a efectuar el cálculo de cargas y masas en cada nivel de la estructura, cumpliendo también los lineamientos propuestos en el literal B de la NSR-10 –Cargas-.

4.3.1 Carga muerta y carga viva (B.3.3 Y B.4 NSR-10)

SECCIÓN DE LA PLACA ALIGERADA

PISO:	Nivel 0.00	Sentido de armado:	1.00 dirección	Carga muerta
Viguela	Acabados	Plaqueta superior		Peso propio..... 257.00 Kg 2.57 KN
				Plaqueta superior: 120.00 Plaqueta inferior: 0.00 Viguetas: 72.00 Aligerante: 50.00 Machimbre: 15.00 Carga sobreimpuesta..... 350.00 Kg 3.50 KN
b [m]= 0.10	ti [m]= 0.00	s [m]= 1.00	ts [m]= 0.05	Acabados de piso 150.00 Mampostería: 200.00 Cielo raso: Instalaciones: Otros:
h [m]= 0.35 W.concreto [Kg/m3]= 2,400				607.00 Kg 6.07 KN
Carga de trabajo D+L	787.00 Kg	7.87 KN	Carga viva	
			Vivienda	180.00 Kg 1.80 KN
Cargas sobre viguetas (Kg/ml):			Factor de carga:	
qdl = 607.00	qll = 180.00			1.29
Cargas sobre viguetas (KN/ml):				
qdl = 6.07	qll = 1.80			

SECCIÓN DE LA PLACA ALIGERADA

PISO:	Piso tipo	Sentido de armado:	1.00 dirección	Carga muerta
Viguela	Acabados	Plaqueta superior		Peso propio..... 257.00 Kg 2.57 KN
				Plaqueta superior: 120.00 Plaqueta inferior: 0.00 Viguetas: 72.00 Aligerante: 50.00 Machimbre: 15.00 Carga sobreimpuesta..... 350.00 Kg 3.50 KN
b [m]= 0.10	ti [m]= 0.00	s [m]= 1.00	ts [m]= 0.05	Acabados de piso 150.00 Mampostería: 200.00 Cielo raso: Instalaciones: Otros:
h [m]= 0.35 W.concreto [Kg/m3]= 2,400				607.00 Kg 6.07 KN
Carga de trabajo D+L	787.00 Kg	7.87 KN	Carga viva	
			Vivienda	180.00 Kg 1.80 KN
Cargas sobre viguetas (Kg/ml):			Factor de carga:	
qdl = 607.00	qll = 180.00			1.29
Cargas sobre viguetas (KN/ml):				
qdl = 6.07	qll = 1.80			

SECCIÓN DE LA PLACA ALIGERADA

PISO:	P.H	Sentido de armado:	1.00	d Carga muerta Peso propio..... 257.00 Kg Plaqueta superior: 120.00 Plaqueta inferior: 0.00 Viguetas: 72.00 Aligerante: 50.00 Machimbre: 15.00 Carga sobreimpuesta..... 350.00 Kg Acabados de piso 150.00 Mampostería: 200.00 Cielo raso: Instalaciones: Otros: 607.00 Kg	2.57 KN
Viguela	Acabados	Plaqueta superior	b		
			s		
b [m]=	0.10	ti [m]=	0.00		
s [m]=	1.00	ts [m]=	0.05		
h [m]=	0.35	W.concreto [Kg/m³]=	2,400		
Carga de trabajo D+L	787.00 Kg	Carga viva			
	7.87 KN	Vivienda	180.00 Kg	1.80 KN	
Cargas sobre viguetas (Kg/ml):		Carga de última 1.6L + 1.2D			
qdl = 607.00	qll = 180.00		1,016.40 Kg	10.16 KN	
Cargas sobre viguetas (KN/ml):		Factor de carga:			
qdl = 6.07	qll = 1.80			1.29	

SECCIÓN DE LA CUBIERTA

PISO:	Cubierta	
Carga muerta		
Peso propio.....	95.00 Kg	0.95 KN
Cubierta con teja de barro	80.00	
Machimbre:	15.00	
Carga sobreimpuesta.....	15.00 Kg	0.15 KN
Instalaciones:	15.00	
Otros:		
	110.00 Kg	1.10 KN
Espesor equivalente en concreto (m):	0.05 Kg	
Carga viva		
Cubierta	50.00 Kg	0.50 KN
Carga de trabajo D+L	160.00 Kg	1.60 KN
Carga de última 1.6L + 1.2D	212.00 Kg	2.12 KN
Factor de carga:		
	1.33	

4.3.2 Empuje de tierra y presión hidrostática (B.5 NSR-10)

No se tuvieron en cuenta fuerzas de empuje de tierra ya que éstas son absorbidas por el muro de contención.

Las fuerzas debido a presiones hidrostáticas, bien sean por niveles freáticos o por ubicación de la edificación en zonas inundables, no fueron calculadas ya que de acuerdo al estudio de suelos existente no se encontró el nivel freático y la edificación no está en zona inundable.

4.3.3 Fuerzas de viento (B.6 NSR-10)

Velocidad de viento V: B.6.5.4 NSR-10		
Ubicación de la edificación:		Bucaramanga
Zona:	1.00	
Velocidad del viento V:	17.00	m/seg (60 Km/h)
Factor de dirección de viento Kd: B.6.5.4.4 NSR-10		
Kd:	0.85	Edificios
Factor de Importancia I: B.6.5.5 NSR-10		
I:	0.87	Zona no propensa a huracanes
Categoría de rugosidad del terreno:		B
Categoría de exposición:		B
Coeficiente de exposición de presión por velocidad: B.6.5.6.6 NSR-10		
Kz:	0.76	
Kh:	0.83	
Factor topográfico Kzt: B.6.5.7 NSR-10		
Kzt:	1.00	
Factor de efecto de ráfaga G: B.6.5.8 NSR-10		
G:	0.85	
Clasificación del cerramiento: B.6.5.9 NSR-10		
Tipo de edificio:		Cerrado
Presión por velocidad: B.6.5.10 NSR-10		
qz:	99.57	N/m ²
qh:	108.74	N/m ²
Coeficiente de presión interna GCpi: B.6.5.11 NSR-10		
GCpi:	0.18	
GCpi:	-0.18	
Coeficiente de presión externa Cp: B.6.5.11.2 NSR-10		
Muros en barlovento:	Cp muros:	0.80
Muros en sotavento:	Cp muros:	-0.50
Muros laterales:	Cp muros:	-0.70
	Cp cubierta:	-0.18
Carga de viento de diseño p ó F:		
	p:	54.37 N/m ²
Presión mínima de diseño: B.6.4.2.2.1. NSR-10:		
	p:	400.00 N/m ²

4.4 DEFINICIÓN DE IRREGULARIDADES

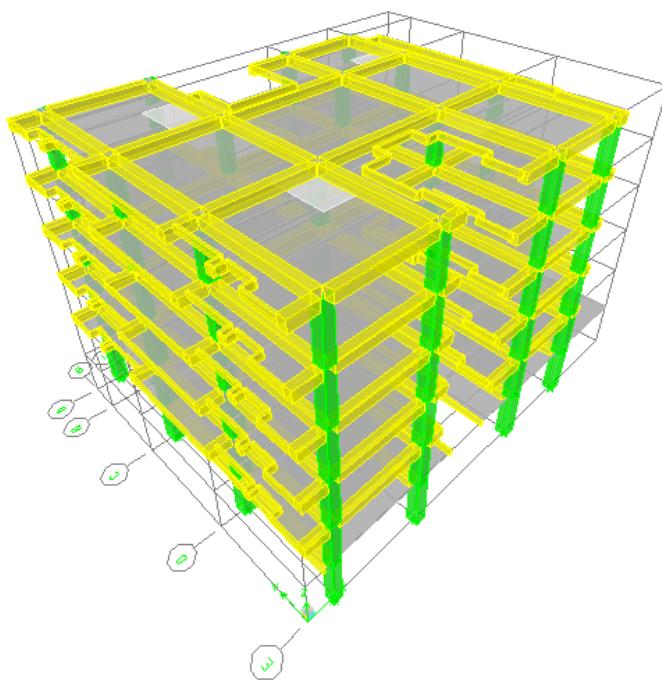
4.4.1 Irregularidades en planta (Φ_p)

De acuerdo a la tabla A.3-6 de la NSR-10, el edificio en estudio presenta irregularidades tipo 2P y 3P correspondientes a retrocesos excesivos en las esquinas y a discontinuidades en el diafragma respectivamente, obteniendo así un valor de $\Phi_p=0.90$.

4.4.2 Irregularidad en altura (Φ_a)

De acuerdo a la tabla A.3-7 de la NSR-10, el edificio en estudio presenta irregularidad geométrica tipo 3A, obteniendo así un valor de $\Phi_a = 0.90$.

4.5 MODELO DE LA ESTRUCTURA EXISTENTE EN ETABS



Información general del modelo:

- Altura total de entrepiso: 2.70m
- Placa aligerada: Espesor: 35cm Ancho de viguetas: 10cm Separación viguetas: 1.0m
- Dimensiones de los elementos estructurales: las indicadas en la tabla No.2 –vigas- y en la tabla No.3 –Columnas-
- Propiedades de los materiales: Concreto: 3.000 psi Hierro $\Phi \leq 3/8"$: 37.000 PSI Hierro $\Phi > 3/8"$: 60.000 PSI Recubrimiento: 1.5cm para columnas y vigas
- Zona de amenaza sísmica: alta

Figura 9. Modelo 3D de la Estructura existente.

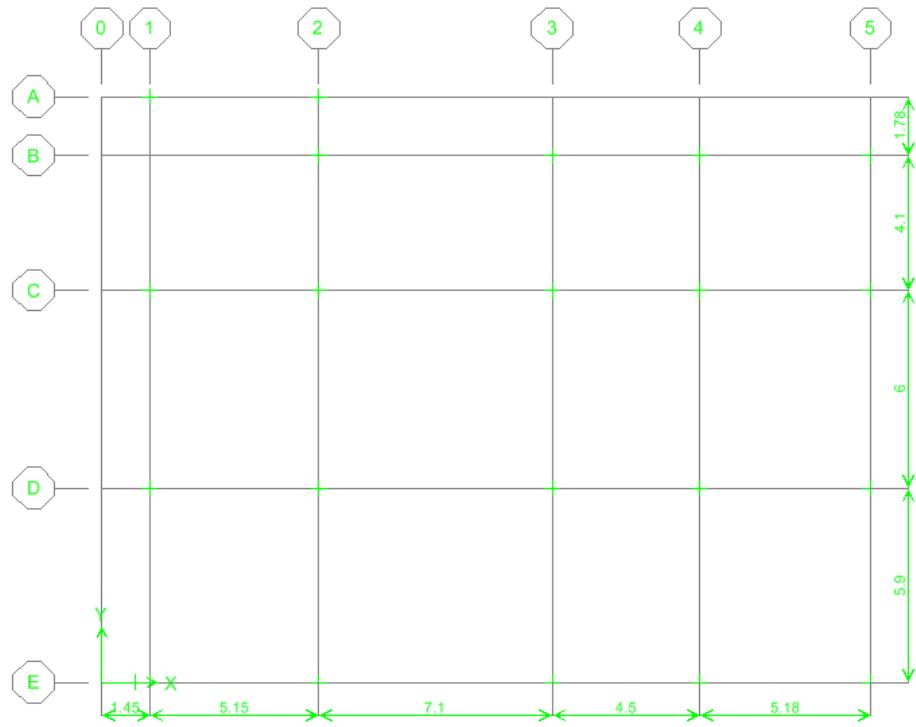


Figura 10. Planta de cimentación.

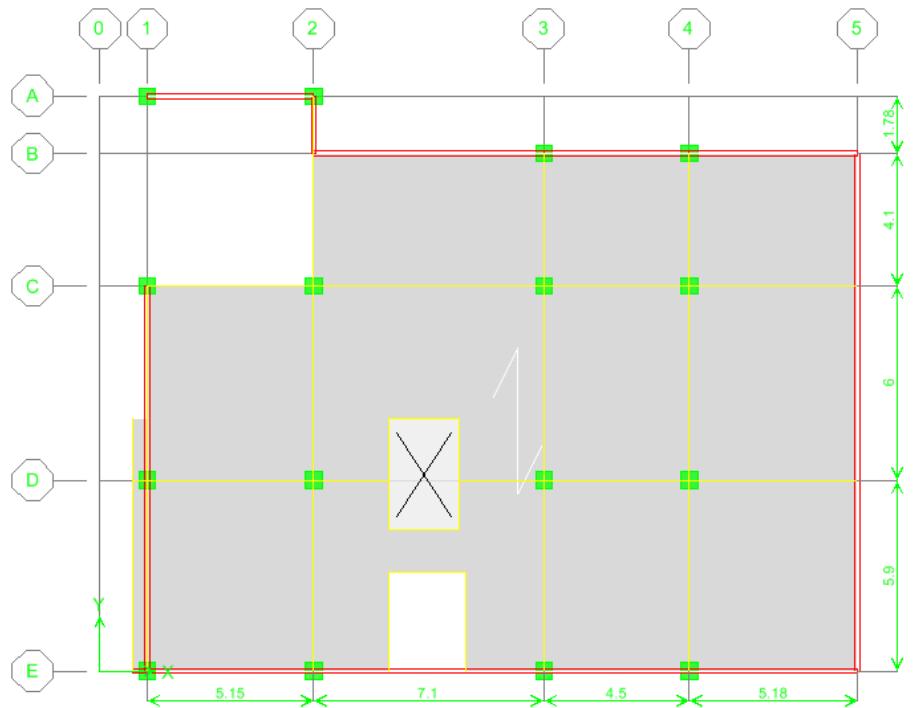


Figura 11. Planta piso 1 Nivel+0.00.

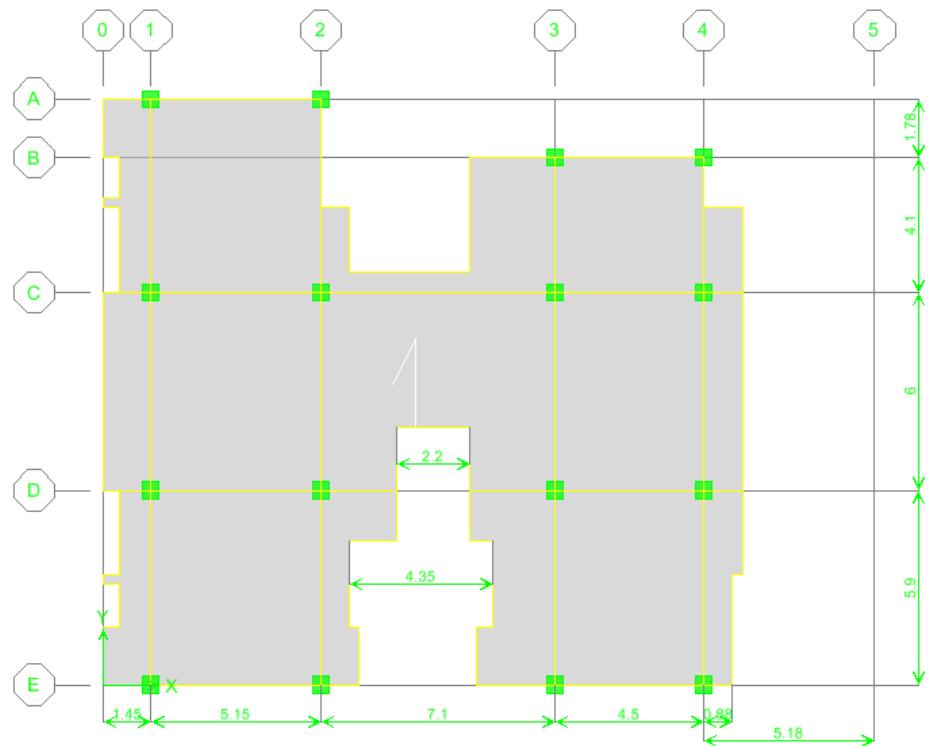


Figura 12. Planta piso Niveles +2.70, +5.40, +8.10, +10.80.

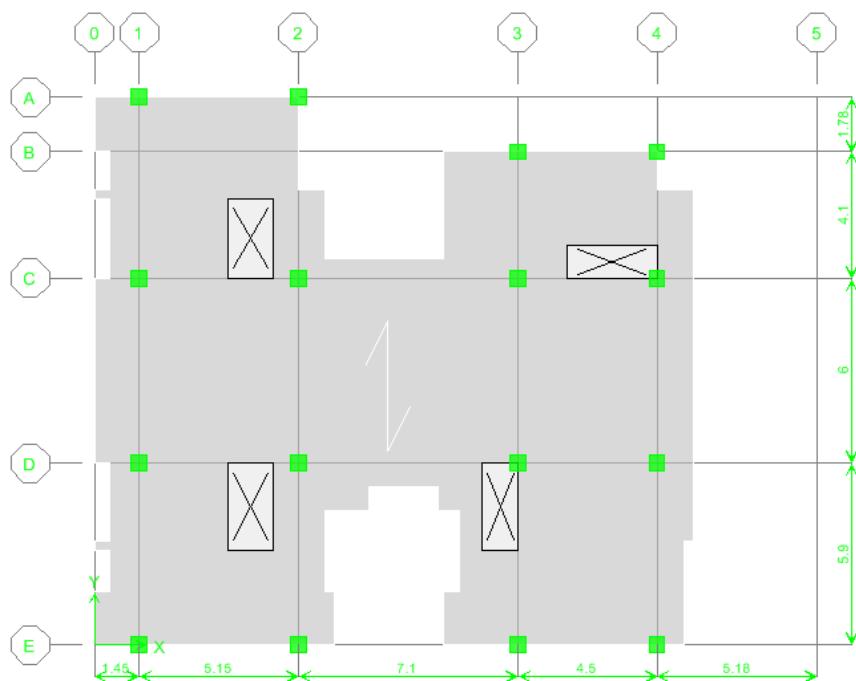


Figura 13. Planta piso 5 Nivel +13.50.

4.6 CALCULO DEL CORTARTE BASAL (FUERZA HORIZONTAL EQUIVALENTE)

1. Evaluación de la masa

	AREA	x	Kg/m ²	=	
Masa de entrepiso 1:	331.19	x	623	=	206,447 Kg
Masa de entrepiso 2:	236.15	x	630	=	148,757 Kg
Masa de entrepiso 3:	236.15	x	630	=	148,757 Kg
Masa de entrepiso 4:	236.15	x	630	=	148,757 Kg
Masa de entrepiso 5:	236.15	x	630	=	148,757 Kg
Masa de cubierta:	236.15	x	740	=	174,734 Kg
Masa total:				=	976,210 Kg

2. Definición de la acción sísmica

Ciudad:	B/ga
Zona de riesgo sísmico:	Alto
Aa:	0.25
I:	1.00
To:	0.15
Tc:	0.70
Tl:	4.56

Según NSR-10
Según NSR-10
Coeficiente de importancia. Se determina según lo indicado en el Código. Para el caso, la edificación pertenece al Grupo I
Período inicial
Período corto
Período largo

3. Cálculo del período fundamental "Ta"

$$T_a = C_t(h_n)^\alpha$$

Ct: 0.047 Para pórticos resistentes a momentos de concreto reforzado
 α : 0.90 m (Altura en metros, medida desde la base hasta la cubierta)
 h_n : 16.20 m de la estructura

Ta: 0.58 seg

4. Determinación del cortante basal

Para Ta: 0.58 seg

Sa= 0.813

Conocido Sa, se calcula Vs:

$$Vs = 0.813 \times 9.81 \times 976,210.48$$

Vs = 7,785.80 KN
 Vs = 778.58 Ton

4.7 CORTANTE BASAL DINAMICO ESPECTRAL

Cortante basal obtenido de ETABS:

Sentido X: 476.16 Ton
Sentido Y: 471.87 Ton % del calculado: **60.61%**

Conclusión:

Conforme a lo establecido en el literal A.5.4.5 de la NSR-10, se debe aplicar el siguiente factor de corrección para estructuras irregulares como la que está en estudio:

$$Factor = 0.90 \frac{V_{s_{FHE}}}{V_{s_{espectral}}}$$

Factor calculado = 1.45

Una vez ajustado el modelo con la información anterior, se obtiene lo siguiente:

Cortante basal obtenido de ETABS:

Sentido X: 714.25 Ton
Sentido Y: 707.80 Ton % del calculado: **90.91%**

4.8 DERIVAS

Al correr el modelo con las condiciones indicadas anteriormente, se obtienen los siguientes resultados:

Tabla 4. Tabla de cálculo de derivas modelo existente.

Piso	Deriva máx. En X	Deriva máx. En Y
P1 N+0.00	0.02%	0.03%
P2 N+2.70	2.25%	2.54%
P3 N+5.40	3.35%	3.24%
P4 N+8.10	3.11%	2.86%
P5 N+10.80	2.45%	2.20%
P6 N+13.50	1.57%	1.40%

4.8.1 Índices de flexibilidad

Del modelo, conforme a lo indicado en el literal A.10.4.3.5 anterior se evalúan los índices de flexibilidad obteniéndose los siguientes resultados:

Tabla 5. Cálculo de índices de flexibilidad modelo existente.

Piso	Altura	Deriva máx. en X	Deriva máx. en Y	Deriva máx. Permitida	Índice de flexibilidad en X	Índice de flexibilidad en Y	Índice de flexibilidad de la estructura
P1	0.00	0.02%	0.03%	1.00%	0.02	0.03	3.35
P2	2.70	2.25%	2.54%	1.00%	2.25	2.54	
P3	5.40	3.35%	3.24%	1.00%	3.35	3.24	
P4	8.10	3.11%	2.86%	1.00%	3.11	2.86	
P5	10.80	2.45%	2.20%	1.00%	2.45	2.20	
P6	13.50	1.57%	1.40%	1.00%	1.57	1.40	

Con estos resultados, conforme a A.10.9.2.3 de la NSR-10, la estructura en estudio no cumple con el límite de flexibilidad máximo permitido de 1.50, razón por la cual la estructura debe ser rigidizada.

4.8.2 Índices de sobreesfuerzo

Con base en lo indicado en A.10.4.2 de la NSR-10, se calcularon los índices de sobreesfuerzo para columnas en flexión y cargas axiales, cortante y torsión; y para las vigas en flexión, cortante y torsión. Para el caso de la flexión y cargas axiales se tuvo en cuenta también lo estipulado en el literal C.10 de la NSR-10 y para cortante y torsión el literal C.11 de la misma norma.

Todos los cálculos fueron desarrollados con ayudas computarizadas que fueron elaboradas durante el desarrollo de las diferentes materias del programa de la Especialización en Estructuras y la elaboración del presente documento.

Los resultados obtenidos son los que se presentan a continuación en las tablas desarrolladas para cada uno de los efectos sobre los elementos.

4.8.2.1 Índices de sobreesfuerzo en columnas

4.8.2.1.1 Índices de sobreesfuerzo por flexión y carga axial:

Cálculo de la carga axial máxima:

$$P_{n_{máximo}} = 0.80 \cdot \phi_{compresión} \cdot \phi_c \cdot \phi_e (0.85 \times f'c \times (Ag - Ast) + Ast \times Fy)$$

Cálculo de la carga axial mínima:

$$P_{\min} = 0.10 \times \phi_{compresión} \times \phi_c \times \phi_e \times f'c \times Ag$$

Cálculo de la carga balanceada:

$$P_b = C_u \cdot \phi_c \cdot \phi_e + T_{u2} - T_{u1}$$

Cálculo de momentos balanceados:

$$Mb = \phi \times 0.85 \times f'c \times c_b \times \beta \times b \times \left(d - \frac{c_b \times \beta}{2} \right) + \phi \times As \times Fy \times (d - d')$$

$$M_{be} = P_b \times e$$

$$e = \frac{M_b}{P_b} - \left(\frac{d - d'}{2} \right)$$

Cálculo de resistencias axiales mínimas (cuando controla la tracción) y máximas (cuando controla la compresión) para una excentricidad igual a cero:

$$P_{o.mín} = -\phi \times \phi_c \times \phi_e \times A_{s.total} \times Fy$$

$$P_{o.máx} = \phi \times \phi_c \times \phi_e \times [0.85 \times f'c \times (A_g - A_{st}) + A_{s.total} \times Fy]$$

Cálculo del índice de sobreesfuerzo:

$$Indice = \frac{P_u - P_b}{P_o - P_b} + \left(\frac{M_{ux}}{M_{bx}} \right)^{1.5} + \left(\frac{M_{uy}}{M_{by}} \right)^{1.5}$$

Datos de entrada:

$\Phi_{flexión}$:	0.90
$\Phi_{compresión}$:	0.65
Φ_c :	0.90
Φ_e :	0.90
$f'c$:	210.00 Kg/cm ²
Fy :	4,200.00 Kg/cm ²
α :	0.80

Resultados obtenidos:

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.5.

Se obtiene un índice por flexocompresión en columnas de 17.79, luego no cumple con lo establecido en la NSR-10 donde se indica que este valor debe ser menor a la unidad.

4.8.2.1.2 Índices de sobreesfuerzo por cortante:

Cortante aportado por el concreto:

$$V_c = 0.17 \left(1 + \frac{N_u}{14A_g} \right) \lambda b_w d \sqrt{f'_c}$$

Cortante aportado por el acero:

$$V_s = \frac{f_y * d * A_v}{S}$$

Cortante resistente total:

$$V_r = \Phi_{cortante} * \Phi_c * \Phi_e * (V_c + V_s)$$

Datos de entrada:

$\Phi_{flexión}$:	0.90
$\Phi_{cortante}$:	0.75
Φ_c :	0.90
Φ_e :	0.90
f'_c :	210.00 Kg/cm ²
F_y :	2,600.00 Kg/cm ²
α :	0.80
λ :	1.00
Recub:	1.50 cms
Lcolumna	2.35 mts

Resultados obtenidos:

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.6.

Se obtiene un índice por cortante en columnas de 1.56, luego no cumple con lo establecido en la NSR-10 donde se indica que este valor debe ser menor a la unidad.

4.8.2.2 Índices de Sobreesfuerzo en vigas:

4.8.2.2.1 Índices de flexión en vigas:

Momento resistente a flexión:

$$a = \frac{A_s * f_y}{0.85 * f'_c * b}$$

$$M_r = \Phi_c * \Phi_e * \Phi_{flexión} * A_s * f_y * ((H - d') - (\frac{a}{2}))$$

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.7.

Se obtiene un índice por flexión en columnas de 1.14, luego no cumple con lo establecido en la NSR-10 donde se indica que este valor debe ser menor a la unidad.

4.8.2.2.2 Índices de cortante en vigas:

Cortante resistente: $V_r = \Phi_{cortante} * \Phi_c * \Phi_e * (V_c + V_s)$

$$V_c = 0.17 * \lambda * b_w * d * \sqrt{f'_c}$$

$$V_s = \frac{A_s * d * f_{yt}}{S}$$

Datos de entrada:

$\Phi_{flexión}:$	0.90	
$\Phi_{cortante}:$	0.75	
$\Phi_c:$	1.00	
$\Phi_e:$	1.00	
$f'_c:$	210.00 Kg/cm ²	21.00 Mpa
$f_y:$	2,800.00 Kg/cm ²	280.00 Mpa
$\alpha:$	0.80	
$\lambda:$	1.00	
Recub:	5.00 cms	0.050 mts

Datos de salida:

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.8.

Se obtiene un índice por cortante en vigas de 5.35, luego no cumple con lo establecido en la NSR-10 donde se indica que este valor debe ser menor a la unidad.

4.8.2.2.3 Índices de torsión en vigas:

$$T_r = \Phi_c * \Phi_e * \Phi_{torsión} * \frac{2 * A_o * A_t * f_{yt}}{S}$$

$$S = \frac{A_t * f_{yt} * P_h}{A_s * f_y}$$

$$A_{oh} = (b - 2d) * (h - 2d)$$

$$P_h = 2((b + h) - 4d)$$

Datos de salida:

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.9.

4.8.3 Resultados del modelamiento estructural

Como conclusión del modelamiento inicial de la estructura podemos decir que debido a que los índices de flexibilidad y sobreesfuerzo superan los límites establecidos por la NSR-10, la estructura debe ser rigidizada y reforzada.

5. SELECCIÓN DE ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO

Teniendo en cuenta la necesidad de rigidizar y reforzar la estructura debido a los altos índices obtenidos en el primer modelo, se toma la decisión de realizar un ensanchamiento de secciones tanto de vigas como de columnas. De esta manera se logra disminuir la deriva del 3.35% obtenida inicialmente a 1%.

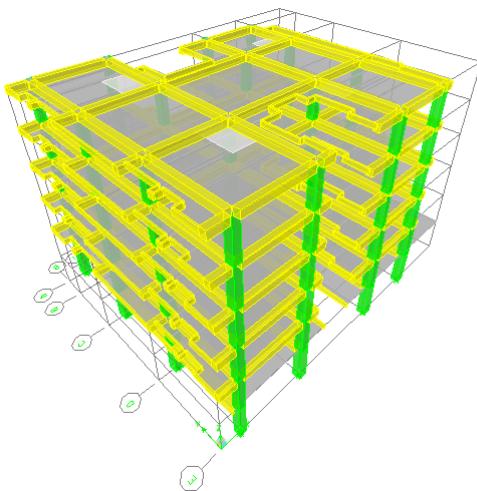


Figura 14. Modelo 3D de la Estructura reforzada.

5.1 ANÁLISIS ESTRUCTURAL MODELO N°02, ESTRUCTURA RIGIDIZADA Y REFORZADA Y RESULTADOS OBTENIDOS

Al correr el nuevo modelo con las nuevas pantallas y el aumento en secciones de vigas y columnas, se obtienen los siguientes resultados:

Tabla 6. Cálculo de derivas modelo con reforzamiento.

Piso	Deriva máx. En X	Deriva máx. En Y
P1 N+0.00	0.03%	0.06%
P2 N+2.70	0.12%	0.77%
P3 N+5.40	0.17%	1.00%
P4 N+8.10	0.21%	1.00%
P5 N+10.80	0.22%	0.89%
P6 N+13.50	0.22%	0.65%

Tabla 7. Secciones de vigas y columnas modelo con reforzamiento.

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)		
1E, 3B	Sótano	50	x	50
2E, 3E, 4E, 4B, 1A, 2A	Desde sótano hasta piso 2	60	x	60
	Desde piso 3 hasta piso 5	50	x	50
1D, 4C	Desde sótano hasta piso 2	70	x	60
	Desde piso 3 hasta piso 5	50	x	50
2D, 3D, 4D, 1C	Desde sótano hasta piso 2	70	x	70
	Desde piso 3 hasta piso 5	50	x	50
2C, 3C	Desde sótano hasta piso 1	70	x	70
	Piso 2	70	x	60
	Desde piso 3 hasta piso 5	50	x	50
Vigas	Todas	50 x 50		

5.1.1 Índices de flexibilidad obtenidos

Tabla 8. Índices de flexibilidad modelo con reforzamiento.

Piso	Altura	Deriva máx. en X	Deriva máx. en Y	Deriva máx. Permitida	Indice de flexibilidad en X	Indice de flexibilidad en Y	Indice de flexibilidad de la estructura
P1	0.00	0.03%	0.06%	1.00%	0.03	0.06	1.0
P2	2.70	0.12%	0.77%	1.00%	0.12	0.77	
P3	5.40	0.17%	1.00%	1.00%	0.17	1.09	
P4	8.10	0.21%	1.00%	1.00%	0.21	1.07	
P5	10.80	0.22%	0.89%	1.00%	0.22	0.89	
P6	13.50	0.22%	0.65%	1.00%	0.22	0.65	

5.1.2 Índices de sobreesfuerzo

5.1.2.1 Índices de sobreesfuerzo en columnas

5.1.2.1.1 Índices de sobreesfuerzo por flexión y carga axial

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.10.

5.1.2.1.2 Índices de sobreesfuerzo por cortante

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.11.

5.1.2.2 Índices de sobreesfuerzo en vigas

5.1.2.2.1 Índices de flexión en vigas

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.12

5.1.2.2.2 Índices de cortante en vigas

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.13.

5.1.2.2.3 Índices de torsión en vigas

Los resultados obtenidos se pueden ver en el Anexo No.14.

5.1.3 Reforzamiento de la estructura

De acuerdo con la información obtenida, consignada en los anexos del 5 al 14, se tiene que podemos hacer ensanchamiento de secciones de vigas y columnas con el objeto de llevar la estructura a los límites permisibles de derivas, índices de flexibilidad e índices de sobreesfuerzo por flexión y carga axial en columnas, índices de sobreesfuerzo por flexión y cortante en vigas. Por lo anterior, se tienen las siguientes soluciones para el ensanchamiento y reforzamiento de vigas y columnas:

Tabla 9. Tipos de columnas modelo con reforzamiento.

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)			Sección tipo	Acero a colocar (cm ²)
1E, 2E, 3E, 3B, 4B, 1A, 2A, 4E	Sótano	50	x	50	Tipo 1	12#7
	Piso 1	50	x	50	Tipo 1	12#7
	Piso 2	50	x	50	Tipo 2	8#6
	Piso 3	50	x	50	Tipo 2	8#6
	Piso 4	50	x	50	Tipo 2	8#6
	Piso 5	50	x	50	Tipo 2	8#6
1D, 2D, 4D, 1C, 2C, 3C, 4C	Sótano	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 1	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 2	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 3	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 4	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 5	50	x	50	Tipo 3	8#6

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)			Sección tipo	Acero a colocar (cm ²)
3D, ,	Sótano	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 1	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 2	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 3	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 4	50	x	50	Tipo 3	8#6
	Piso 5	50	x	50	Tipo 3	8#6

Estríbos en zona de confinamiento: 3/8" cada 10cm

Tabla 10. Tipos de vigas modelo con reforzamiento.

Viga de Nivel	VIGA	Sección (cm x cm) b x h	As total requerido (cms2) (Izq)	As total requerido (cms2) (Centro)	As total requerido (cms2) (Der)	Nuevo As (cm2) Requerido a la izquierda	Nuevo As (cm2) Requerido en el centro	Nuevo As (cm2) Requerido a la derecha	Sección tipo	Acero suministrado en extremos (cm2)	Acero suministrado en el centro (cm2)	Requiere refuerzo adicional por torsión
0.00	VS-C	40 x 50	11.07	6.60	11.35	5.13	1.52	0.00	Tipo 2	4#6	4#6	NO
		40 x 50	16.57	7.77	16.06	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	12.91	6.48	11.33	0.00	1.52	5.39	Tipo 2	4#6	4#6	NO
		40 x 50	12.15	5.89	11.00	6.21	1.52	2.00	Tipo 2	4#6	4#6	NO
0.00	VS-D	40 x 50	13.57	6.49	13.67	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	13.57	6.49	13.67	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	6.71	5.89	5.89	0.00	1.60	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
0.00	VS-D1	40 x 50	5.89	5.89	8.54	0.00	2.79	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	13.70	7.11	12.33	0.00	0.76	0.45	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	12.76	6.08	11.69	0.00	0.25	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
0.00	VS-1	40 x 60	13.86	10.81	12.49	10.05	5.73	8.68	Tipo 3	4#6	4#6	NO
		40 x 60	13.29	11.52	13.77	9.48	6.44	9.96	Tipo 2	4#6	4#6	NO
0.00	VS-2	40 x 60	10.35	6.23	9.62	4.41	2.84	3.68	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	9.74	5.89	9.49	3.80	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	10.01	6.17	5.89	0.00	2.84	1.98	Tipo 1	3#5	3#5	NO
0.00	VS-3	40 x 60	8.70	5.89	8.22	2.76	2.84	2.28	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	8.08	5.89	7.73	2.14	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	8.43	6.91	9.26	0.00	2.84	3.32	Tipo 1	3#5	3#5	NO
0.00	VS-4	40 x 60	7.67	5.89	7.41	1.98	2.84	1.98	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.41	5.89	7.25	1.98	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.81	6.25	8.44	0.00	2.84	2.50	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-A	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	15.64	10.75	14.33	5.89	4.40	5.29	Tipo 2	4#6	4#6	NO
PT	VE-B	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	16.34	13.31	15.30	6.59	8.23	6.26	Tipo 2	4#6	4#6	NO
PT	VE-C	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	17.09	8.02	15.42	0.00	0.40	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	17.45	8.15	16.38	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	16.59	11.22	15.78	0.00	6.14	4.05	Tipo 2	4#6	4#6	NO
PT	VE-D	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	17.59	8.69	16.16	3.73	3.61	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-D1	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.60	0.66	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	17.90	11.67	16.41	0.00	0.65	5.39	Tipo 2	4#6	4#6	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-E	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	2.79	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	16.87	11.60	15.31	7.83	1.44	6.83	Tipo 2	4#6	4#6	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	2.79	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-E1	40 x 50	5.89	5.89	5.89	2.79	4.50	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	18.16	14.33	16.65	6.43	9.25	10.30	Tipo 3	4#6	4#6	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.25	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-1	40 x 60	15.06	10.87	13.68	8.71	3.25	3.78	Tipo 2	4#6	4#6	NO
		40 x 60	13.44	9.56	13.30	3.54	4.48	3.40	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	13.10	10.15	13.75	3.20	5.07	7.40	Tipo 2	4#6	4#6	NO
PT	VE-2	40 x 60	10.91	6.63	9.74	4.56	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	10.28	6.04	9.89	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	9.35	7.00	10.95	0.00	2.84	4.60	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-3	40 x 60	10.02	5.89	8.98	3.67	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	9.25	5.89	8.79	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	9.34	8.62	11.19	0.00	3.54	4.84	Tipo 1	3#5	3#5	NO
PT	VE-4	40 x 60	10.71	7.23	9.46	4.36	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	9.57	7.23	9.26	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	10.18	9.57	12.05	0.00	4.49	5.70	Tipo 2	4#6	4#6	NO

Viga de Nivel	VIGA	Sección (cm x cm) b x h	As total requerido (cms2) (Izq)	As total requerido (cms2) (Centro)	As total requerido (cms2) (Der)	Nuevo As (cm2) Requerido a la izquierda	Nuevo As (cm2) Requerido en el centro	Nuevo As (cm2) Requerido a la derecha	Sección tipo	Acero suministrado en extremos (cm2)	Acero suministrado en el centro (cm2)	Requiere refuerzo adicional por torsión
CUB.	VE-A	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.25	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-B	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-C	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	6.12	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	6.92	5.89	6.41	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-D	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	4.06	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.91	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.60	0.66	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-D1	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-E	40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	2.79	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	0.00	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	2.79	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-E1	40 x 50	5.89	5.89	5.89	2.79	4.50	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.25	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 50	5.89	5.89	5.89	0.00	1.52	0.25	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-1	40 x 60	7.23	7.23	7.23	1.57	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.23	7.23	7.23	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.23	7.23	7.23	0.00	2.84	1.57	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-2	40 x 60	6.24	5.89	5.89	1.57	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	8.43	5.89	7.70	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-3	40 x 60	5.89	5.89	5.91	0.00	2.84	1.57	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	6.39	5.89	5.92	1.57	0.30	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.27	5.89	6.48	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
CUB.	VE-4	40 x 60	5.89	5.89	5.89	0.00	2.84	1.57	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.23	7.23	7.23	0.00	2.84	0.00	Tipo 1	3#5	3#5	NO
		40 x 60	7.23	7.23	7.23	0.00	2.84	1.57	Tipo 1	3#5	3#5	NO

Tipo 1: Para vigas que requieren acero entre 0 y 5cm2

Tipo 2: Para vigas que requieren acero entre 6 y 10cm2

Tipo 3: Para vigas que requieren acero entre 11 y 20cm2

5.1.3.1 Revisión y rediseño de la cimentación

De la revisión efectuada con base en las reacciones obtenidas en cada columna obtenemos lo siguiente:

Tabla 11. Cimentación modelo existente.

Cimiento	Dimensiones			As L	As a	Resultado del análisis
	L (metros)	a (metros)	h (metros)			
1A	3.00	0.60	0.60	5#6 L=3.00m	12#5 L=1.00m	Sección insuficiente
2A	0.95	0.95	0.40	8#4 L=1.20m	8#4 L=1.20m	Sección insuficiente
3B	2.20	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	9#3 L=1.00m	Sección insuficiente
4B	1.05	0.60	0.40	4#4 L=1.20m	5#3 L=1.00m	Sección insuficiente
1C	-	2.00	0.50	-	10#5 L=2.00m	OK
2C	-	2.25	0.60	-	10#5 L=2.00m	OK
3C	-	2.10	0.55	-	10#5 L=2.00m	OK
4C	-	1.70	0.45	-	11#4 L=1.50m	Sección insuficiente
1D	-	1.90	0.50	-	14#4 L=2.00m	OK
2D	-	2.20	0.60	-	12#5 L=2.00m	OK
3D	-	2.30	0.60	-	13#5 L=2.00m	OK
4D	-	1.80	0.45	-	12#4 L=2.00m	OK
1E	2.40	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Sección insuficiente
2E	2.30	0.60	0.50	7#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Sección insuficiente
3E	2.50	0.60	0.60	8#4 L=2.00m	10#3 L=1.00m	Sección insuficiente
4E	1.70	0.60	0.50	5#4 L=2.00m	70#3 L=1.00m	Sección insuficiente

Con base en lo anterior, se procede a efectuar el rediseño correspondiente para las zapatas que así lo requieren. Los resultados del re-diseño son los que se presentan en el siguiente cuadro:

Tabla 12. Cimentación modelo con reforzamiento.

Cimiento	Dimensiones nuevas			As L	As a	Solución dada	Zapata tipo
	L (metros)	a (metros)	h (metros)				
1A	3.00	0.80	0.70	5#6	20#5	Ensanchamiento lateral y espesor de la zapata	1R
2A	1.50	1.70	0.50	11#4	11#4	Ensanchamiento lateral y espesor de la zapata	2R
3B, 4B, 1E, 2E, 3E, 4E	2.70	1.00	0.70	10#5	18#5	Ensanchamiento lateral y espesor de la zapata	3R
4C	2.00	2.00	0.60	18#4	18#4	Ensanchamiento lateral y espesor de la zapata	4R

5.2 PLANOS

Esta información se presenta en el Anexo No.15.

6. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

- De acuerdo con la fecha existente en el rótulo de los planos (1994), la estructura en estudio fue diseñada con el código colombiano de construcciones sismo-resistentes decreto 1400 de 1984. Dicho código establecía una deriva máxima del 1.5%, y al realizar el análisis sísmico del modelo existente, la deriva máxima calculada de acuerdo al espectro de diseño es del 3,24%, lo cual nos indica, si la estructura fue diseñada correctamente, que el análisis sísmico contemplado en la NSR-10 es más exigente.
- De gran importancia son los registros que puedan caracterizar todos los materiales utilizados en la obra, sobre todos de aquellos que son utilizado en los elementos estructurales. En nuestro caso, recurrimos al constructor quien nos suministró los planos de diseño, las memorias de cálculo y el estudio de suelos, datos que fueron tomados como punto de inicio para la realización de la presente monografía. De gran importancia, pero no estaba dentro del alcance del presente trabajo académico, es la toma de núcleos, la exploración de la profundidad de cimentación y una inspección ocular para verificar el estado general de la edificación.
- Toda la documentación durante el proceso de diseño y construcción de una estructura debe reposar en manos del constructor, de la oficina gubernamental encargada de la aprobación del proyecto y en manos de los propietarios. En nuestro país generalmente dicha información no es posible encontrarla en ninguna de las tres partes enunciadas, por lo que urge una reglamentación sobre el tema.
- El estado colombiano a través del congreso está en mora de implementar un mecanismo que permita la realización de una interventoría técnica en la fase constructiva de todas las construcciones privadas dedicadas a vivienda, pues es bien sabido, y algunas catástrofes ocurridas en nuestro país lo han corroborado desafortunadamente, que la calidad de algunos materiales empleados en los elementos estructurales no cumplen con la calidad mínima establecidas en los planos de diseño.
- En la selección del método para el reforzamiento estructural se tuvo en cuenta el uso actual de la estructura y su configuración arquitectónica. Una intervención con muros de concreto no fue posible, y se optó por el ensanchamiento de columnas y vigas.
- De acuerdo a las derivas obtenidas en el modelo existente, fue necesaria la intervención de la mayoría de las columnas. Adicionalmente, y de acuerdo al cuadro de índices de flexo-compresión de las columnas, la

gran mayoría no cumple razón por la cual se decidió el engrosamiento de columnas.

- Es de gran importancia dar a conocer a todos los propietarios de edificaciones construidas bajo las normas anteriores a la NSR-10, de los cambios contemplados en dicha norma y como puede llegar a afectarse la estructura existente ante un evento sísmico. Si bien es cierto que una intervención como la propuesta en este ejercicio académico es muy costosa, también es de gran importancia hacer ver que la vida y el patrimonio de los propietarios de dichas edificaciones está en juego.
- La edificación en estudio no colinda con edificios de igual o mayor altura como puede apreciarse en las fotografías contenidas en la presente monografía. Esto permite, que ante un desplazamiento horizontal no encontrará obstáculos para su libre desplazamiento, como el que ocurre en muchas estructuras construidas en nuestra ciudad, y que será un factor determinante para causar daños irreparables en dichas edificaciones como lo han demostrado sismos fuertes ocurridos en otros lugares del mundo. Afortunadamente la NSR-10 establece el aislamiento sísmico para las nuevas edificaciones, que consiste en dejar un espacio no menor al 1% de la altura del edificio, que en términos técnicos, es el máximo desplazamiento horizontal permitido.

BIBLIOGRAFIA

- [1] **NSR 2010.** Norma Sismo Resistente. Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica. Colombia de 2010.
- [2] **CAICEDO, César.** Vulnerabilidad sísmica de edificios. Universidad Politécnica de Cataluña. España 1.995.
- [3] **DO LAGO HELENE, Paulo R.** Manual para reparación, refuerzo y protección de las estructuras de concreto. 1.997.
- [4] **MALDONADO RONDON, Esperanza.** Vulnerabilidad sísmica en centros urbanos. Bucaramanga 2.004.
- [5] **SANCHEZ DE GUZMAN, Diego.** Durabilidad y patología del concreto. Asocreto. Bogotá 2005.
- [6] **ASOCRETO.** Requisitos de reglamento para concreto estructural ACI 318S-08, ACI. Bogotá 2.007.
- [7] **ASOCRETO.** El concreto y los terremotos. Bogotá 2.006.
- [8] **FEMA 356.** American society of civil engineers. Prestandar and commentary for the seismic rehabilitation of buildings. Washington. Federal emergency management agency 2000.
- [9] **FEMA 440.** Applied technology council. Improvement of nonlinear static seismic. Analysis procedures. Redwood: Applied technology council, 2004.
- [10] **ATC 40.** Applied technology council. Seismic evaluation and retrofit of concrete buildings, ATC 40 Report. Redwood: Applied technology council, 1996.
- [11] **ROCHEL, Roberto Awad.** Análisis y diseño sísmico de edificios. Tercera edición. Fondo editorial universidad Eafit. Medellín 2006.
- [12] **ETABS Nonlinear V.9.7.0. Licencia provisional otorgada por CSI Caribe, autorizado por CSI Computers & Structures, Inc.** Con el objeto de afianzar los conocimientos en el manejo de este software, los autores por cuenta propia realizaron la inscripción al curso virtual de ETABS y SAFE

ofrecido por CSI Caribe, tiempo durante el cual les fue otorgada una licencia provisional para el manejo de dichos programas con el objeto de desarrollar los ejercicios propuestos en cada uno de ellos. Durante el tiempo de vigencia de la licencia provisional los autores elaboraron los modelos para la edificación en estudio en la presente monografía como ejercicio netamente académico y sin ánimo de lucro, sin ser éste un documento para obtener aprobación para construcción de la alternativa propuesta ni licencia constructiva de ningún tipo. En el Anexo No.16 se presentan los documentos que certifican el desarrollo y aprobación del curso online por parte de los autores, otorgado por CSI Caribe Computers & Structures, Inc.

AVISO LEGAL

El presente trabajo es totalmente académico y es propiedad de los autores. Por tanto, cualquier utilización de los resultados del presente trabajo debe ser autorizado por sus autores. Así mismo está prohibida la reproducción parcia o total de este trabajo, por cualquier medio, sin autorización escrita de sus autores.

ANEXO 1. Planos existentes

CIMENTACION

ESC 1:50

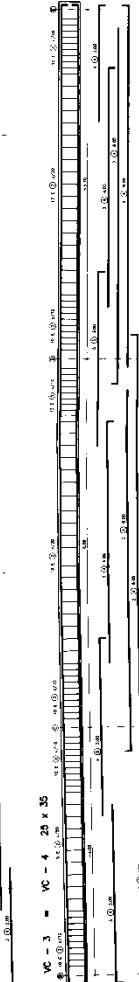
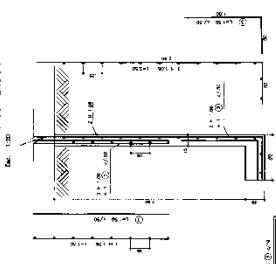
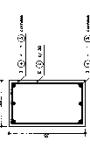
Temperature	0.05	1	2	4	6	8	10	12	14
10-14-16-18-20-22-24-26-28-30	2.00	30	30	3.00	10	10	1.00	1.00	1.00
32	0.60	45	45	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00
34	0.40	1.00	30	45	45	45	45	45	45
36	0.20	1.25	60	45	45	45	45	45	45
38	0.10	1.25	60	45	45	45	45	45	45
40	0.05	1.25	60	45	45	45	45	45	45

Circles	ϕ_1	ϕ_2	ϕ_3	ϕ_4
12 = 35 - 10	.46	.35	$\phi \left(\frac{1}{2} \right) 150^\circ$	
20 = 30 - 10	.76	.35	$\phi \left(\frac{1}{2} \right) 250^\circ$	
40	.46	.46	$\phi \left(\frac{1}{2} \right) 100^\circ$	
30	.46	.46	$\phi \left(\frac{1}{2} \right) 200^\circ$	
40	.36	.46	$\phi \left(\frac{1}{2} \right) 150^\circ$	

ESPECIFICACIONES

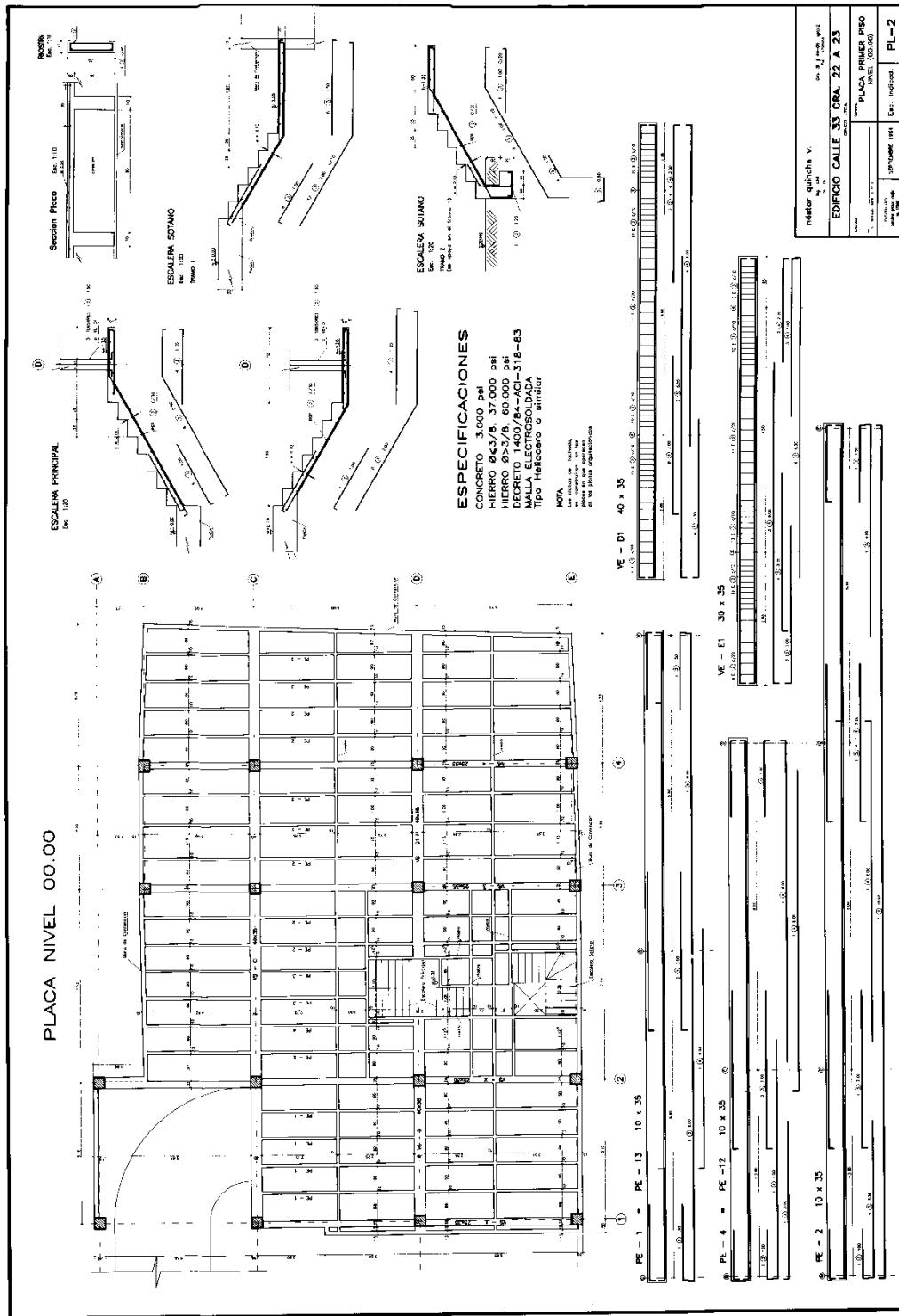
CONCRETO 3.000 pa*s*
HIERRO Ø<3/8, 37.000 pa*s*
HIERRO Ø>3/8, 80.000 pa*s*
DECRETO 1400/84-ACI-318-8
MAILA ELECTROSOLDADA

VIGA DE AMARRE CIMENTOS

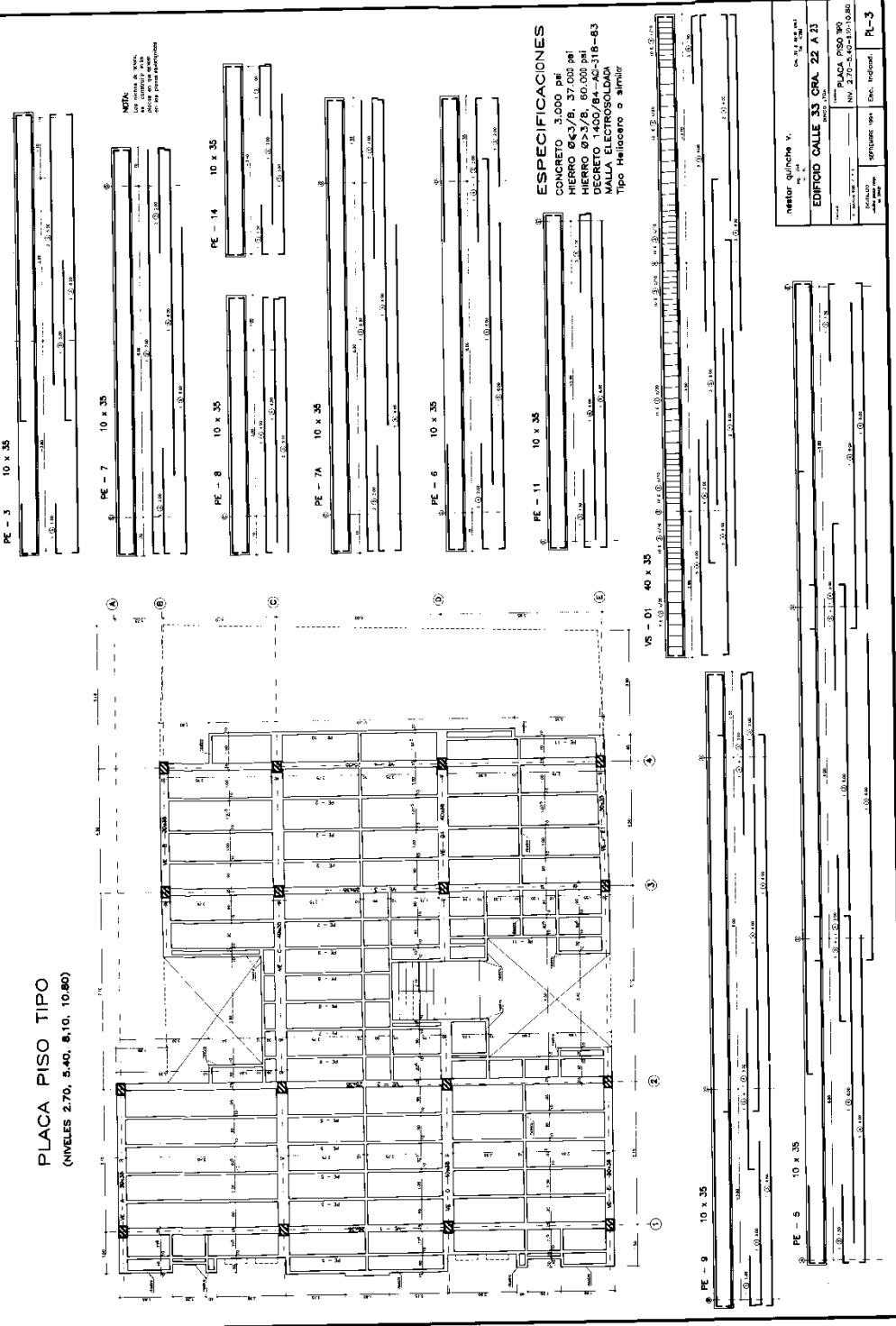
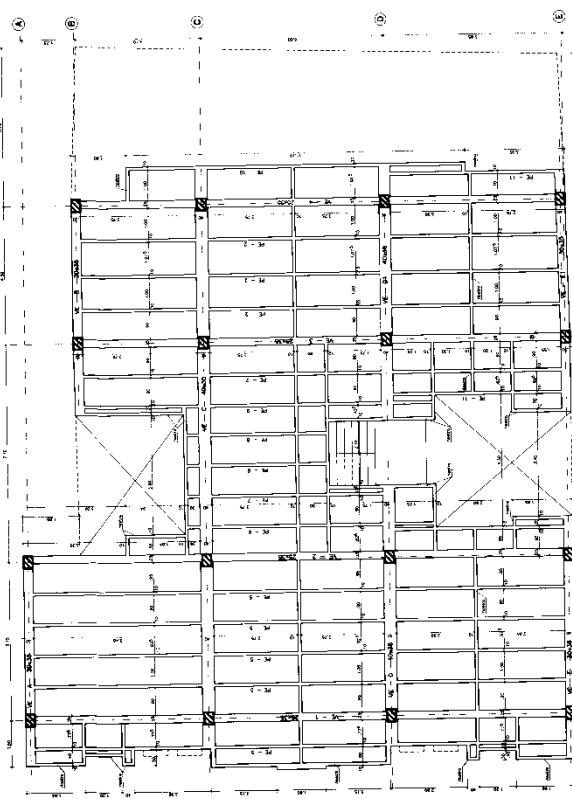


EDIFICIO CALLE 33 CRA. 22 A 23

PLACA NIVEL 00.00

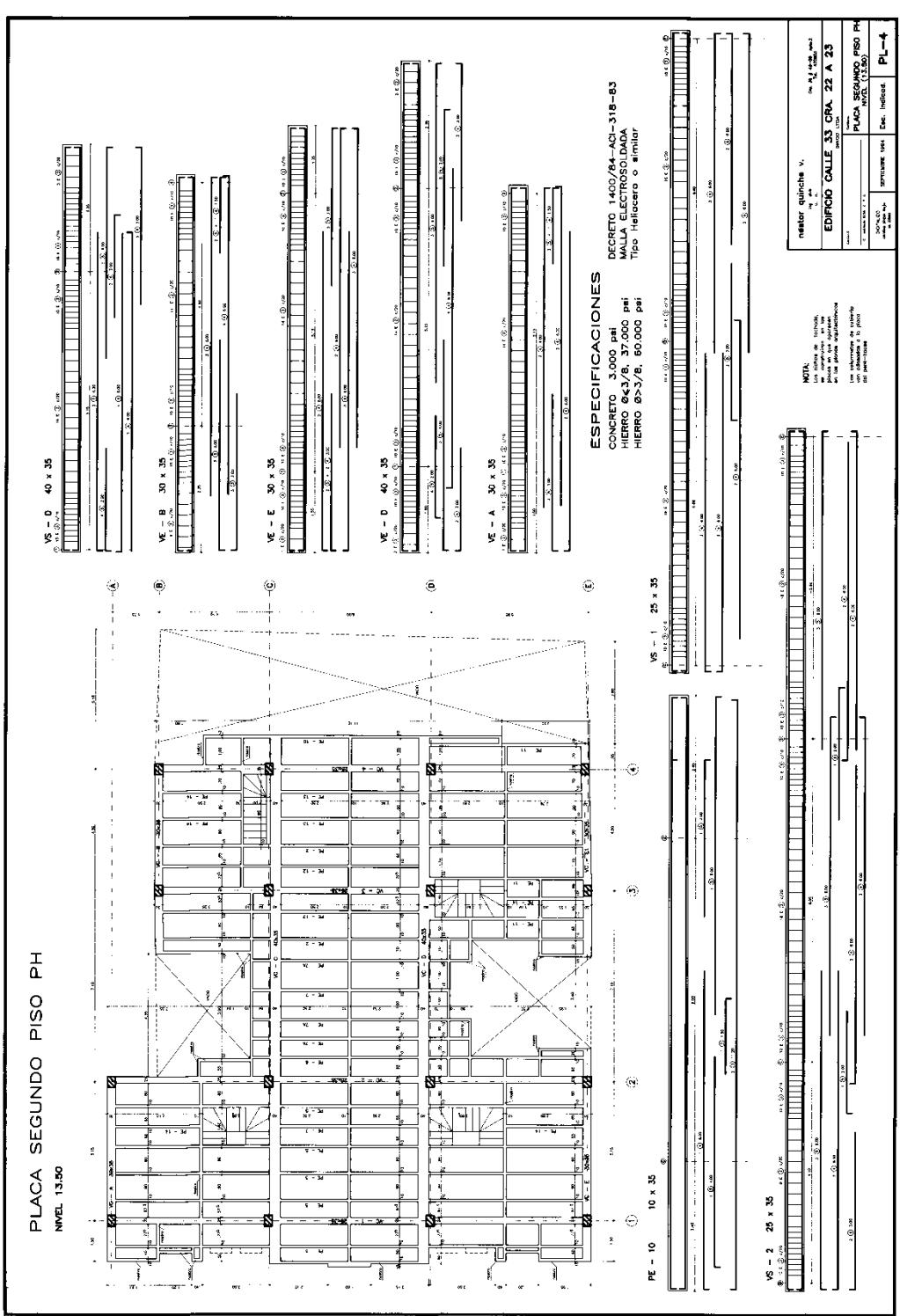


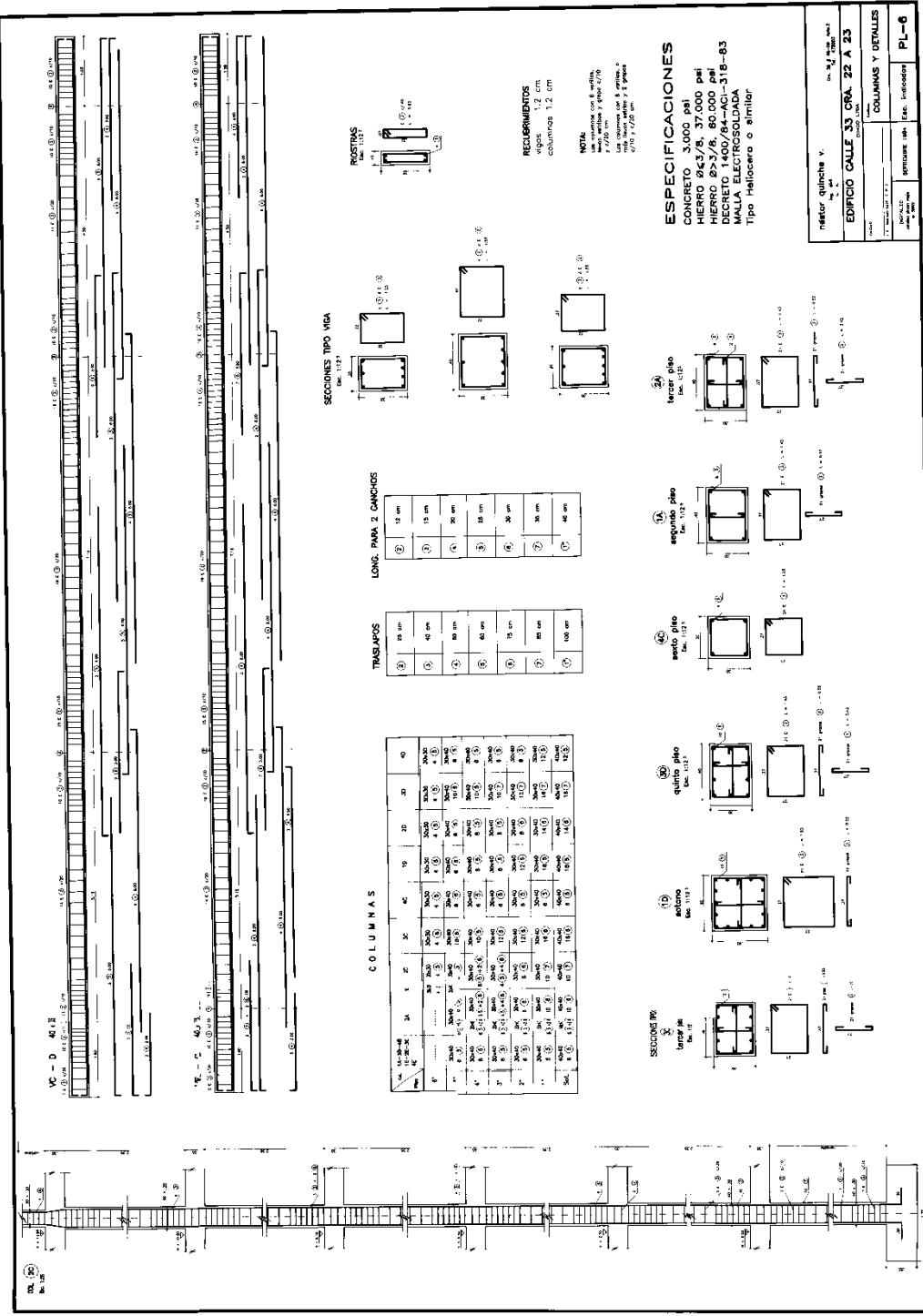
PLACA PISO TIPO
NIVELES 2:70, 5:40, 6:10, 10:80



PLACA SEGUNDO PISO PH

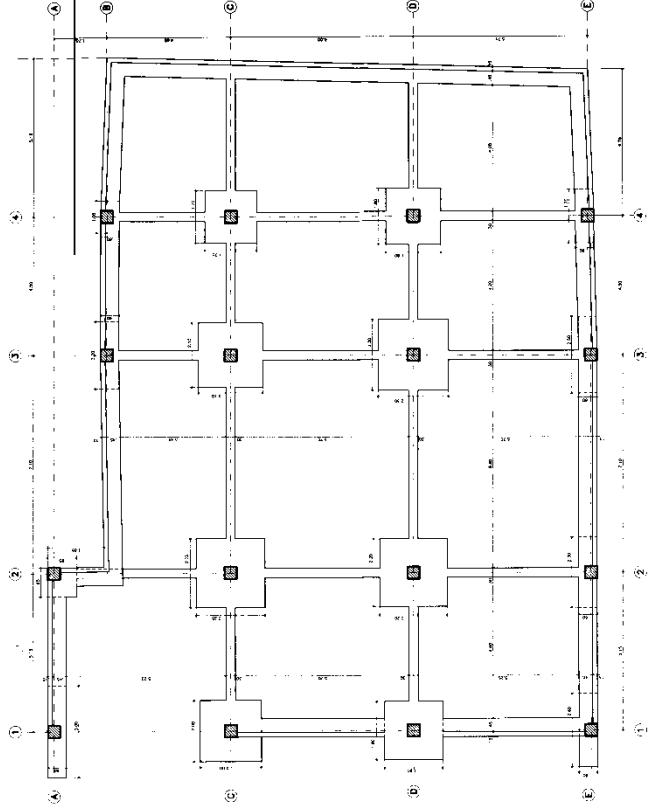
NO. 67





CIMENTACION

ESC 1:50

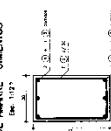


CENTROS EXCENTRICOS

Ano	Mês	Ponto	Censo	I		II		III		IV	
				1	2	3	4	5	6	7	8
1940	Jan	14	3.520	466	452	576	5.260	12.571	105		
	Fev	26	3.639	455	467	575	5.125	8.135	136		
	Mar	36	2.520	240	240	320	4.120	7.120	120		
	Abr	40	1.650	200	200	400	4.110	9.110	106		
	Mai	14	2.410	320	320	320	7.200	10.300	108		
	Jun	26	2.510	360	360	7.200	7.200	10.300	106		
	Jul	36	2.520	400	400	400	4.120	10.300	106		
	Set	14	1.310	90	90	50	5.120	5.120	106		

CENTROS CIENTÍFICOS

CÍVICOS CIÉNTICOS



卷之三

ESPECIFICACIONES

Cemento	3.000 psi
Hierro	8-3/8, 37.000 psi
Hierro	8-3/8, 80.000 psi
Decreto	1400-84-ACI-31B-B3
Malla	ELECTROSOLDADA
Tipo Helicóptero o similar	

EDIFICIO CALLE 33 CTRA. 22 A 23		CANTIDAD G-65 - 30 ton/m ²	PL-6
CONCRETO	ESTUFA		
CONCRETO	ESTUFA	EST.:	1:30
CONCRETO	ESTUFA	EST.:	1:30

ANEXO 2. Estudio de suelos existente

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

ESTUDIO DE SUELOS

LOTE CALLE 33 - CARRERAS 22 Y 23 ,COSTADO NORTE
BUCARAMANGA



Director del estudio: INGENIERIA DE
SUELOS LTDA.
ING. JAIME SUAREZ DIAZ
Matricula No. 15439 de Cundinamarca

Bucaramanga, Febrero de 1994

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

I. INTRODUCCION

El presente informe contiene los resultados de las investigaciones del subsuelo de un lote localizado en el costado norte de la calle 33 , casas números 22-23 y 22 - 31 , en la ciudad de Bucaramanga , en el cual se plantea la construcción de un edificio de diez niveles de altura y un sótano, empleando sistema estructural de pórticos y placas.

Objeto

Los objetivos del presente estudio están dirigidos a analizar las características geomecánicas del lote y de los suelos y materiales de fundación, localizar el nivel de agua subterránea e identificar los problemas de cimentación inherentes al suelo, a la formación geológica, a la topografía del lote y a las características hidrológicas del sitio.

Con base en este análisis y los resultados de los ensayos de campo y laboratorio de las muestras obtenidas en los sondeos, se propone la profundidad de cimentación requerida, el sistema de cimentación más adecuado para el tipo de estructuras propuestas, la presión admisible del terreno y los parámetros del suelo, necesarios para el diseño de la cimentación.

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

CAPITULO 2

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

II. CARACTERISTICAS FISICAS Y GEOMECANICAS DEL LOTE Y DE LOS SUELOS DEL SITIO

1. Posición fisiográfica

El lote está localizado sobre la terraza de Bucaramanga, sector central.

2. Topografía del terreno circundante

El terreno es suavemente inclinado con pendiente máxima del 4 % hacia el occidente.

3. Drenaje y nivel freático

El perfil de suelo se clasifica como Moderadamente Bien Drenado, y el nivel freático no apareció en los sondeos.

4. Formación geológica

Depósitos aluviales del abanico de Bucaramanga , de edad cuaternario.

5. Perfil estratigráfico

Suelo Subsueficial

Aparece un manto de suelos arenocílicos orgánicos muy sueltos de espesor aproximado de 1.5 metros , sobre arenas arcillosas color amarillo algo duras pero no competentes como piso de cimentación.

Suelo más profundo

Al profundizar por debajo de los cuatro metros las arenas arcillosas amarillas se hacen mas duras y competentes.

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.
Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga

CAPÍTULO 3

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

III. ENSAYOS DE CAMPO Y LABORATORIO

1. Tipo de perforación

Sondeos empleando equipo a percusión con motor a gasolina de 16 HP., base y torre metálicas.

2. Número de sondeos

Tres sondeos a cinco metros de profundidad cada uno.

3. Ensayos

De penetración estandar cada 50 centímetros de acuerdo a la norma AS TM D 1586-67.

Para cada ensayo se tomaron tres lecturas de número de golpes para penetración de 6 pulgadas.

Para objeto del diseño se tomó el valor correspondiente a las últimas 12 pulgadas.

4. Muestras

Semialteradas tomadas con tubo partido (Split Spoon), empacadas en bolsas de polietileno debidamente referenciadas.

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

5. Ensayos realizados

Humedad (contenido de agua),
Limites de Atterberg (plasticidad),
Granulometría (tamaño de granos),

A continuación se muestra un resumen de los ensayos de campo y laboratorio:

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23
ESTUDIO DE SUELOS 1807

RESUMEN DE ENSAYOS DE CAMPO

Prof. en metros	SONDEO			
	1	2	3	4
N golpes/pie - ensayo de penetración estandar				
0.0 a 0.5	3	5	5	4
0.5 a 1.0	2	5	5	11
1.0 a 1.5	23	3	3	20
1.5 a 2.0	22	11	11	28
2.0 a 2.5	35	17	17	22
2.5 a 3.0	16	100	100	15
3.0 a 3.5	21	53	53	16
3.5 a 4.0	31	48	48	24
4.0 a 4.5	51	56	55	14
4.5 a 5.0	23	R	R	-

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

RESUMEN DE ENSAYOS DE LABORATORIO

MUESTRA	PROFUND.	W	%FINOS	LL	LP
1 - 2	2.00	17.02	42.53		
1 - 5	5.00	14.95	48.47		
2 - 5	5.00	12.28	43.47		
3 - 4	4.00	17.57	58.58		
1 - 3	3.00			38.27	22.10
2 - 2	2.00	-		37.60	22.97
3 - 2	2.00			35.54	22.49

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

CAPITULO 4

RESUMEN DE LOS EJERCICIOS	
1. ESTUDIO DE LA FISICA	2. ESTUDIO DE LA QUIMICA
3. ESTUDIO DE LA BIOLOGIA	4. ESTUDIO DE LA GEOLOGIA
5. ESTUDIO DE LA MATEMATICA	6. ESTUDIO DE LA FISICA
7. ESTUDIO DE LA QUIMICA	8. ESTUDIO DE LA BIOLOGIA
9. ESTUDIO DE LA GEOLOGIA	10. ESTUDIO DE LA MATEMATICA
11. ESTUDIO DE LA FISICA	12. ESTUDIO DE LA QUIMICA
13. ESTUDIO DE LA BIOLOGIA	14. ESTUDIO DE LA GEOLOGIA
15. ESTUDIO DE LA MATEMATICA	16. ESTUDIO DE LA FISICA
17. ESTUDIO DE LA QUIMICA	18. ESTUDIO DE LA BIOLOGIA
19. ESTUDIO DE LA GEOLOGIA	20. ESTUDIO DE LA MATEMATICA

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

IV. PARAMETROS PARA EL DISEÑO DE CIMENTACION

1. Capacidad de soporte

Para calcular la presión admisible del suelo de cimentación se empleó una correlación empírica con el ensayo de penetración estandar de acuerdo a expresión desarrollada por Meyerhof G.G. ("Shallow foundations" Journal of soil mechanics and foundation design, Vol. 91, SM 2, march 1965, pp. 21-31).

$$q_a = \frac{N}{12} \left(\frac{B + 0.3}{B} \right)^2$$

Donde:

q_a = Presión admisible en Kg/cm^2 .

N = Valor mínimo de N (ensayo de penetración estandar, debajo de los cimientos).

$N = 48$ golpes/pie, para una profundidad de cimentación de cinco metros.

$B = 3$ metros, ancho aproximado de cimientos.

Remplazando se obtiene:

$$q_{\text{admisible}} = 4.8 \text{ Kg/cm}^2. (48 \text{ ton/m}^2)$$

Este valor corresponde a un asentamiento de 2.5 centímetros.

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

Calle 44 No. 33-33 Teléfono 341255 Rucaramanda

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

2. Módulo de reacción (K_s)

Para calcular el coeficiente o módulo de reacción K_s se emplea una correlación empírica que relaciona los valores de N en golpes/pie, ancho de cimiento en metros, de acuerdo a la "Indian Standards Institution (IS : 8009, part I, 1976).

En el gráfico adjunto se indica esta relación:

Remplazando

para N = 48

B = 3 metros

K_s = 3.0 Kg/cm³.

3. Coeficiente de presión de tierras

Para calcular el coeficiente de presión de tierras se obtiene el valor de ángulo de fricción interna aproximado de acuerdo al criterio de Peck, Hanson y Thornbur, el cual se indica en la gráfica adjunta y a los valores de K_a y K_p, de acuerdo al criterio de Rankine.

De las gráficas para N = 2

Se obtiene:

$\phi = 26^\circ$

K_a = 0.39

K_p = 2.56

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

4. Requerimientos sísmicos

De acuerdo al Código Colombiano de Construcciones Sismo-resistentes (Decreto 1400 de 1984) se debe determinar un valor de coeficiente de sitio de acuerdo al tipo de perfil de suelo así:

Perfil de suelo S1

Para el lote estudiado se recomienda un valor de coeficiente de sitio S de 1.0
Por considerarlo de importancia se indican otros parámetros exigidos por el Código para el diseño sismoresistente.

Zona de riesgo sísmico: alto

Aa = 0.25

Av = 0.25

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.
Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga

CAPITULO 5

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23

ESTUDIO DE SUELOS 1807

V. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

1. CARACTERISTICAS DEL LOTE

El lote tiene 1.5 metros de suelos orgánicos subsuperficiales y el suelo duro competente aparece por debajo de los 5.0 (cinco) metros bajo el nivel actual del terreno.

2. TIPO Y PROFUNDIDAD DE CIMENTACION

Se recomiendan zapatas independientes , combinadas o corridas , unidas por vigas de amarre armadas. La profundidad mínima de cimentación es de cinco metros bajo el nivel actual del terreno.

3. PARAMETROS PARA EL DISEÑO

- a. Presión admisible 4.8 Kg/cm² (48 ton/m²) a una profundidad de 5.0 mts.
- b. Módulo reacción K_s 3.0 Kg/cm³. a una profundidad de 5.0 mts.
- c. Angulo de fricción aproximado = 26°
- d. Coeficiente de presión de tierras K_a = 0.39
- e. Coeficiente de presión = 2.56
- f. Perfil de suelo para diseño sismoresistente = S1
- g. Coeficiente de sitio S = 1.0
- h. Zona de riesgo sísmico = alto
- i. A_a = 0.25
- j. A_v = 0.25
- k. C.B.R. = 5 %

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.
Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23
ESTUDIO DE SUELOS 1807

- I. Peso unitario del suelo = 1.7 ton/m³
- m. Profundidad de nivel freático = No aparece.

4. RECOMENDACIONES PARA DISEÑO Y CONSTRUCCION

La excavación inicial se recomienda aislarla una distancia superior a la mitad de su profundidad para evitar el colapso de las edificaciones vecinas.
Debe tenerse en cuenta que los suelos subsuperficiales se encuentran en estado muy suelto.
Debe analizarse la necesidad de submstrar las paredes vecinas durante el proceso de excavación.



INGENIERIA DE
SUELOS LTDA.

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

LOTE CALLE 33 - CARRERA 22 Y 23
ESTUDIO DE SUELOS 1807

NOTA IMPORTANTE

Para la emisión de conceptos se utilizaron los resultados de ensayos de campo y laboratorio, además de la experiencia obtenida en estudios anteriores en zonas aledañas al sector.

A pesar de esto puede ocurrir que en el momento de excavaciones para cimientos aparezcan factores que no fue posible identificar en la ejecución del estudio y sea necesario modificar las recomendaciones del diseño.

Por lo tanto se considera de gran importancia la inspección de excavaciones de cimientos por un Ingeniero de suelos para comprobar las hipótesis del estudio.

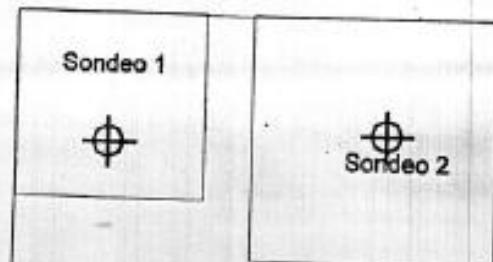
INGENIERÍA DE SUELOS LTDA.
Calle 41 No. 28-33 Teléfono 341255 Bucaramanga



INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

CALLE 41 No. 29-33 • TELEFONOS: 341255 - 457507 • BUCARAMANGA

LOCALIZACION APROXIMADA DE SONDEOS

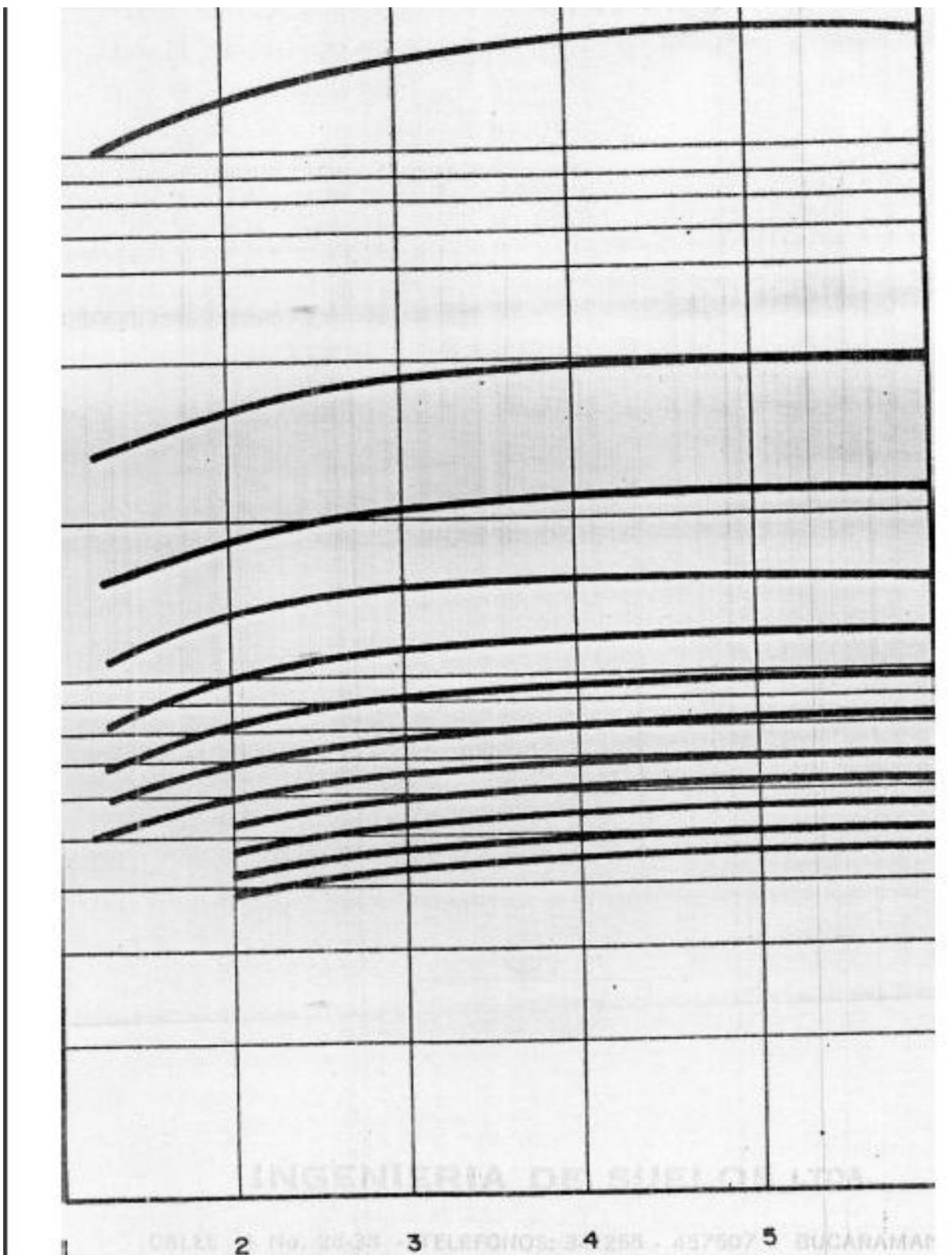


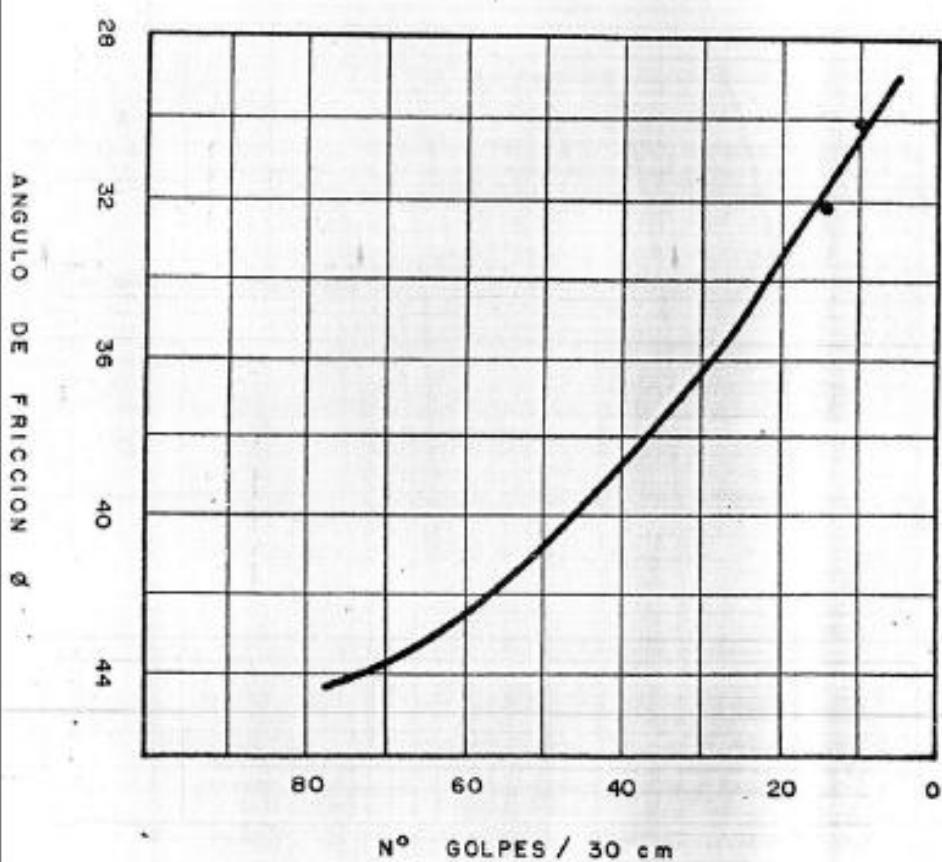
Sondeo 2

Sondeo 2

Calle 33

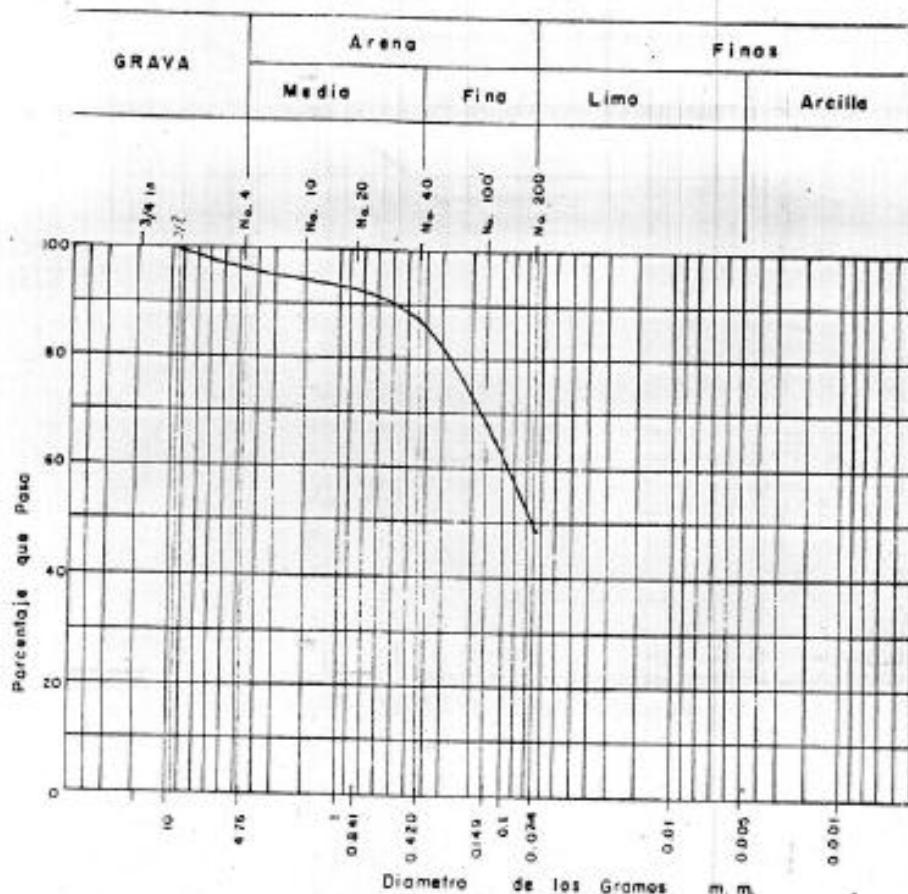






DISTRIBUCION GRANULOMETRICA

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No. _____
 Localización CL 33 CRA 22 Perforación No. 1 Muestra No. 5
 Descripción del Suelo ARENA ARCILLOSA Profundidad 5.0 Mts
 Ensayado por W. RINCON Fecha de Ensayo FEBRERO 10-94



D 60 0.60 D 10 0.10 Cu _____
 Clasificación SC
 % Grava 3.42 % Arena 48.11 % Fines 48.47

TAMANO DE GRANOS (GRANULOMETRIA)

Proyecto DINCO LTDA Trabajo N°
 Localización CL. 33 CRA 22 Perforación N° 2 Muestra N° 5
 Descripción del Suelo ARENA ARCILLOSA Profundidad 5.0 Mts
 Ensayado por W. RINCON Fecha de Ensayo FEBRERO 10-94

<u>W. Suelo seco + Plato</u>	<u>272.4</u>	<u>% de Grava</u>	<u>3.19</u>
<u>W. Plato</u>	<u>72.1</u>	<u>% de Arena</u>	<u>53.34</u>
<u>W. Suelo Seco</u>	<u>200.3</u>	<u>% de Finales</u>	<u>43.47</u>

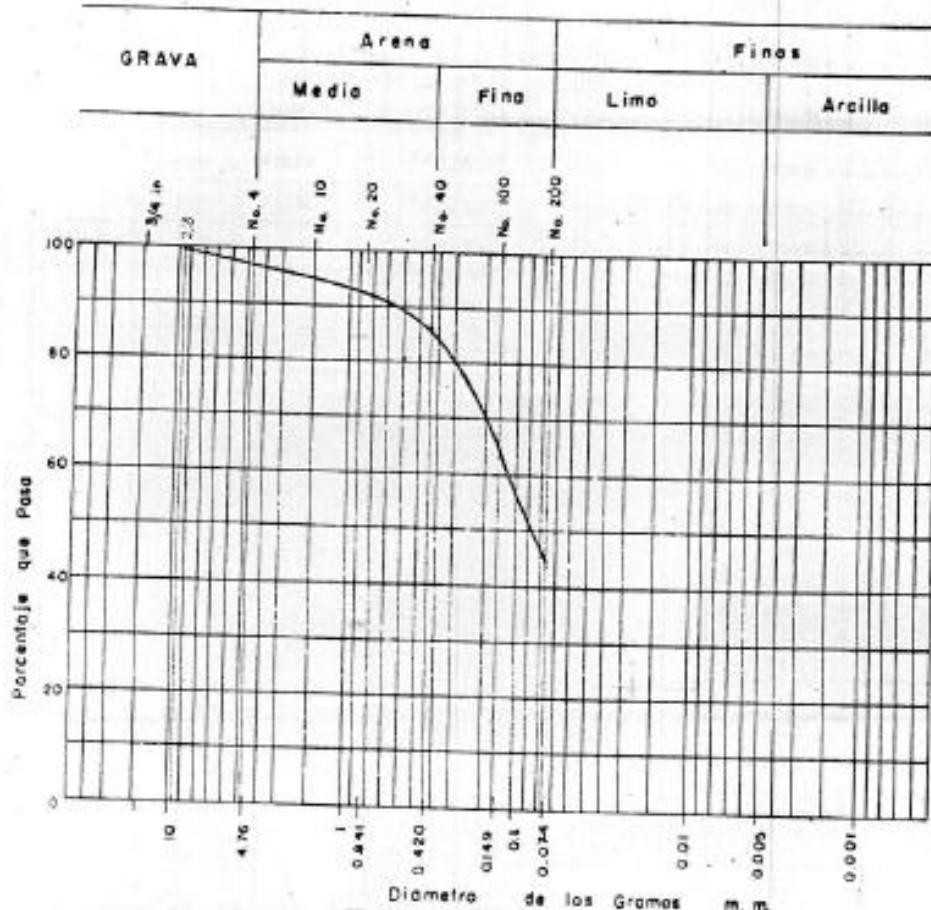
Tamiz N°	Diametro (mm)	Peso Retenido	% Retenido	% en Peso
3/8	9.5	0.0	0.0	100.00
4	4.76	6.4	3.19	96.81
10	2.00	5.7	2.84	93.97
20	1.00	0.0	0.0	0.00
40	0.425	14.7	7.33	86.64
100	0.149	46.1	23.01	63.63
200	0.074	40.4	20.16	43.47

$$\% \text{ Pasante} = 100 - \sum \% \text{ Retenido}$$

— INGENIERIA DE — LABORATORIO DE SUELOS —

DISTRIBUCION GRANULOMETRICA

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No _____
 Localización CL. 33 CRA 22 Perforación No. 2 Muestra No 5
 Descripción del Suelo ARENA ARCILLOSA Profundidad 5.0 Mts
 Ensayado por W. RINCON Fecha de Ensayo FEBRERO 10-94



0.60 _____ 0.10 _____ Cu _____
 Clasificación SC
 % Grava 3.19 % Arena 53.34 % Fines 43.47

INGENIERIA DE
SUELOS LTDA.

— LABORATORIO DE SUELOS —

TAMANO DE GRANOS (GRANULOMETRIA)

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No
 Localización CL 33 CRA 22 Perforación No 3 Muestra No 4
 Descripción del Suelo ARCILLA ARENOSA Profundidad 4.0 Mts
 Ensayado por W. RINCON Fecha de Ensayo FEBRERO 10-94

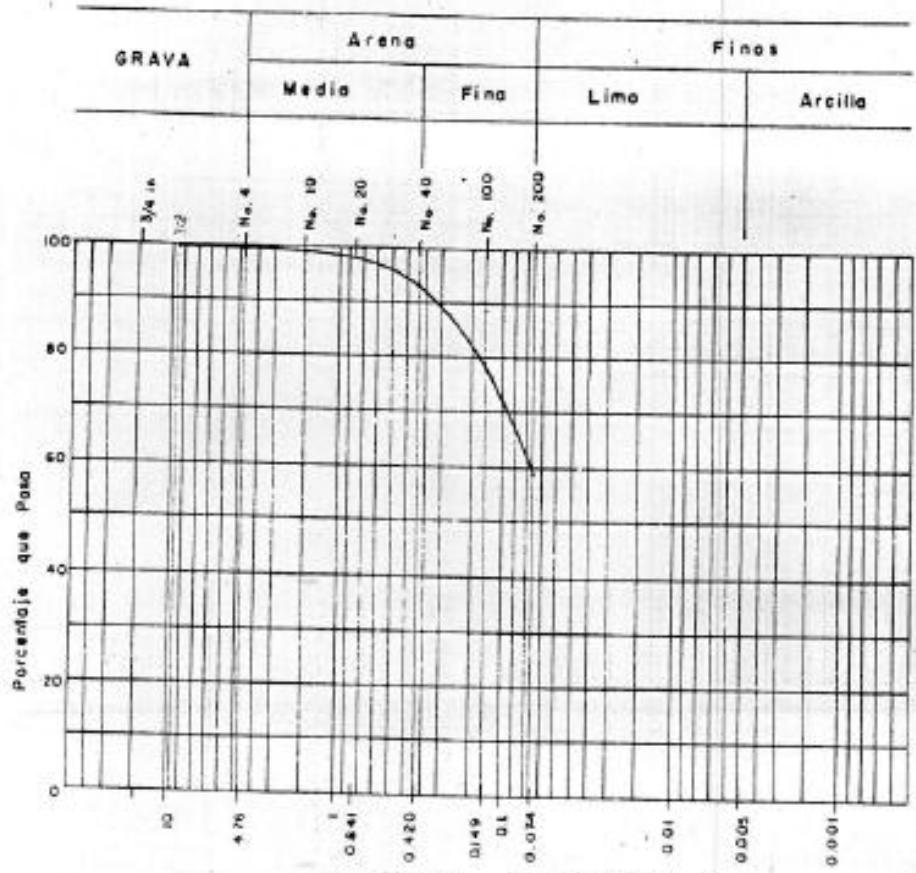
<u>W. Suelo seco + Plate</u>	<u>263.2</u>	<u>% de Grava</u>	<u>0.52</u>
<u>W. Plate</u>	<u>70.9</u>	<u>% de Arena</u>	<u>40.90</u>
<u>W. Suelo Seco</u>	<u>192.3</u>	<u>% de Fines</u>	<u>58.58</u>

Tamiz No.	Diámetro (mm)	Peso Retenido	% Retenido	% en Peso
3/8	9.5	0.0	0.0	100.00
4	4.76	1.0	0.52	99.48
10	2.00	1.4	0.72	98.76
40	0.425	9.7	5.04	93.72
100	0.149	29.7	15.44	78.28
200	0.074	37.9	19.70	58.58

$$\% \text{ Pasante} = 100 - \sum \% \text{ Retenido}$$

DISTRIBUCION GRANULOMETRICA

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No
 Localización CL 33 CRA 22 Perforación No 3 Muestra No 4
 Descripción del Suelo ARCILLA ARENOSA Profundidad 4.0 Mts
 Ensayado por W. RINCON Fecha de Ensayo FEBRERO 10-94



0.60 0.10 Cu
 Categoría CL Perforación 3 Muestra No 4
 % Grava 0.52 % Arena 40.90 % Fines 58.48

INGENIERIA DE
SUELOS LTD.

— LABORATORIO DE SUELOS —

INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

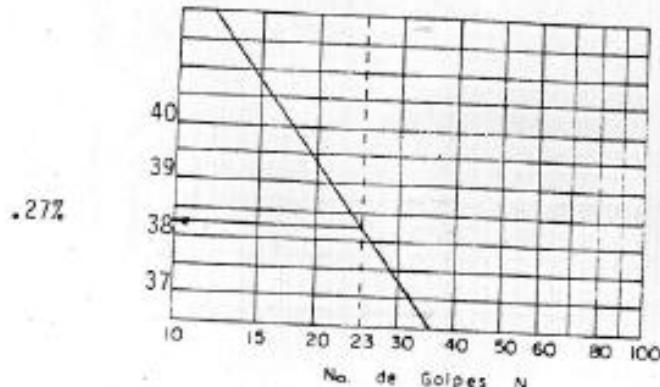
LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto **DINCO LTDA**

Localización **CL 33 CRA 22** Trabajo No. _____
 Descripción del Suelo **ARENA ARCILLOSA DE BAJA PLASTICIDAD** Perforación No. **1** Muestra No. **3**
 Profundidad **3.0 Mts** Ensayado por **W. RINCON** Fecha **FEBRERO 10-94**

LIMITE LIQUIDO

Tara N°	70	71	72	73		
W Tara + Suelo húmedo	23.4	23.6	23.4	23.7		
W Tara + Suelo seco	18.1	18.2	17.9	18.0		
W Tara	4.0	4.0	4.0	4.0		
W Suelo Seco	14.1	14.2	13.9	14.0		
W Agua	5.3	5.4	5.5	5.7		
Humedad W%	37.58	38.02	39.56	40.71		
No. de Golpes	30	25	20	15		



Índice de Flujo : **38.27**
 Límite Líquido : **22.10**
 Límite Plástico : **16.17%**
 Índice Plástico : **SC**
 Clasificación : **SC**

LIMITE PLASTICO

Tara N°	74	75		
W Tara + Suelo Húmedo	22.4	22.6		
W Tara + Suelo Seco	19.1	19.2		
W Tara	4.0	4.0		
W Suelo Seco	15.1	15.2		
W Agua	3.3	3.4		
Humedad W%	21.85	22.36	22.10%	

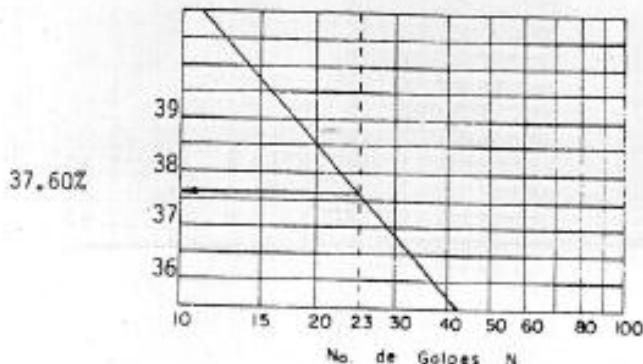
INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No. _____
 Localización CL 33 CRA 22 Perforación No. 2 Muestra No. 2
 Descripción del Suelo ARENA ARCILLOSA DE BAJA PLASTICIDAD
 Profundidad 2.0 Mtw Empleado por H. RINCON Fecha FEBRERO 10-94

LIMITE LIQUIDO

Tara No	20	21	22	23		
W Tara + Suelo húmedo	25.3	24.4	25.4	25.6		
W Tara + Suelo seco	19.6	19.6	19.4	19.5		
W Tara	4.0	4.0	4.0	4.0		
W Suelo Seco	15.6	15.6	15.4	15.5		
W del Agua	5.7	5.9	6.0	6.1		
Humedad W%	36.53	37.82	38.96	39.35		
No de Golpes	31	25	20	15		



Índice de Flujo = 37.60%
 Límite Líquido = 22.97%
 Límite Plástico = 14.63%
 Clasificación = SC

LIMITE PLASTICO

Tara No	24	25		
W Tara + Suelo Húmedo	22.9	23.1		
W Tara + Suelo Seco	19.4	19.5		
W Tara	4.0	4.0		
W Suelo Seco	15.4	15.5		
W del Agua	3.5	3.6		
Humedad W%	22.72	23.22	22.97%	

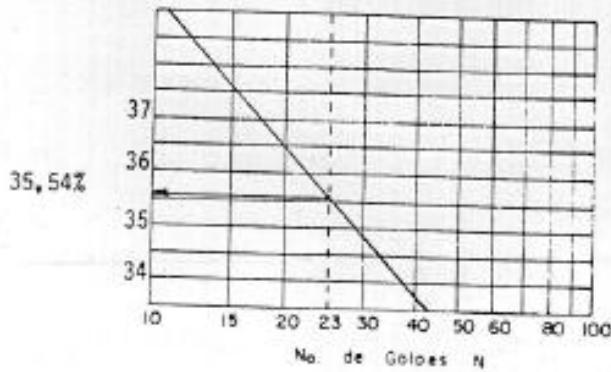
INGENIERIA DE SUELOS LTDA.

LIMITES DE ATTERBERG

Proyecto DINCO LTDA Trabajo No. _____
 Localización CL 33 CRA 22 Perforación No. 3 Muestra No. 2
 Descripción del Suelo ARENA ARCILLOSA DE BAJA PLASTICIDAD
 Profundidad 2.0 Mts Encargado por W. RINCON Fecha FEBRERO 10-68

LIMITE LIQUIDO

Tara No	40	41	42	43		
W. Tara + Suelo húmedo	24.2	24.5	24.4	24.7		
W. Tara + Suelo seco	19.0	19.1	18.9	19.1		
W. Tapa	4.0	4.0	4.0	4.0		
W. Suelo Seco	15.0	15.1	14.9	15.1		
W. Agua	5.2	5.4	5.5	5.6		
Humedad W%	34.66	35.76	37.08	35.08		
No. de Golpes	30	25	20	15		



Índice de Flujo = 35.54%
 Límite Líquido = 22.49%
 Límite Plástico = 13.05%
 Índice Plástico = 50
 Clasificación = SC

LIMITE PLASTICO

Tara No	44	45		
W. Tara + Suelo Húmedo	21.8	21.6		
W. Tara + Suelo Seco	18.4	18.5		
W. Tapa	4.0	4.0		
W. Suelo Seco	14.4	14.5		
W. del Agua	3.4	3.1		
Humedad W%	23.61	21.37	22.49%	

ANEXO 3. Memorias de diseño existentes

Héctor Quinche V.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477473
Bogotá - Colombia

HONORIAS DE DISEÑO ESTRUCTURAL
Edificio calle 33 #22-11par
Propietario: Ing. M. Arango Salama
CONSTRUCTORA DEDICO

A. DESCRIPCION DE LA ESTRUCTURA

- A.1 Edificio de apartamentos.
- A.2 Calle 33 #22-11par.
- A.3 Héctor Quinche Vásquez, Ing. Civil.
- A.4 Grupo de uso II.
- A.5 Sistema estructural: Pórticos de Concreto.
- A.6 Tablero de placas 6
- A.7 Planta aligerada con casetón.
- A.8 Altura máxima del edificio: 13,50 mts.
- A.9 Número de unidades de vivienda 1

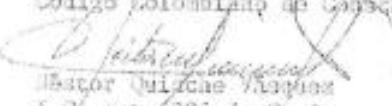
B. ANALISIS DE CARGAS VERTICALES

B.1 Carga muerta de placa típica: peso propio	212 k/m ²
B.2 acabados	100 "
B.3 muros	150 "
B.4 Carga viva deservicio, típica	130 "
B.5 Carga total de servicio, típica	642 "
B.6 Carga total mayorada, típica	1000 "
B.7 Factor promedio de carga típica	1.57
B.8 Peso muerto del edificio, total	459 ton.
B.9 Peso muerto del edificio, promedio por m ² de placa: 859/1773	0.48 ton/m ² .

C. ANALISIS SISMICO

C.1 Aceleración pico efectiva	Ae = 0.25
C.2 Velocidad pico efectiva	Av = 0.25
C.3 Período fundamental	T = 0.56
C.4 Coeficiente de Modificación de respuesta R	= 6.0
C.5 Coeficiente de Grupo de Uso	I = 1.0
C.6 Coeficiente de Suelo	S = 1.0
C.7 Coeficiente Sismico de diseño	Cs = 0.07
C.8 Coeficiente de Modificación de Respuesta Cd	= 5.0
C.9 Deriva máx. inelástica obtenida	duRx=3.5 cm
C.10 Deriva máx. inelástica permitida	d = 45.0 "

Certifico que el diseño estructural de ésta edificación expresa en las secciones y planos adjuntos cumple con las disposiciones del Código Colombiano de Construcciones Sismoresistentes (Dto 1400/84).

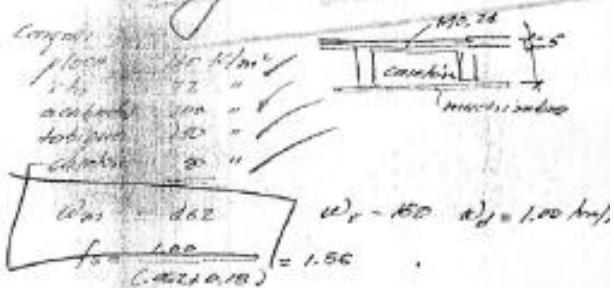

Héctor Quinche Vásquez
I.C. mat 5226 de Quid.

Costaburo. D'Inco

January 14th 1914
1913-24

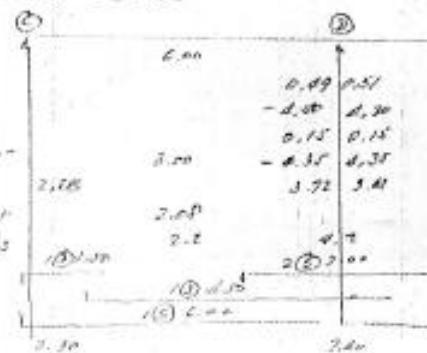
ESPERANCIAS

On route 20000 Rd.
between 41¹/₂, 32000 Rd.
between 23¹/₂, 6000 Rd.
Balla Alabama & 5 miles
distance unknown
Date - 9/18-63 - Don't know/see

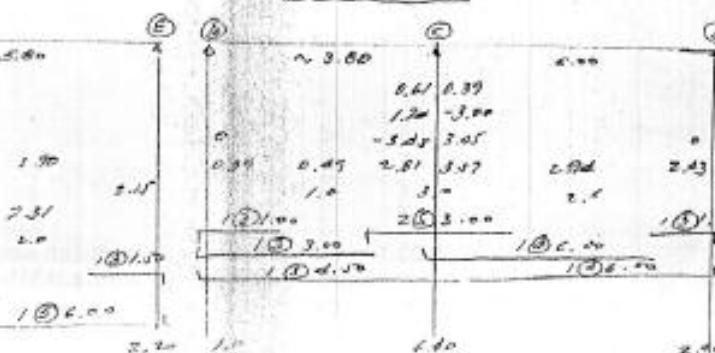


Places de entrepôsos:

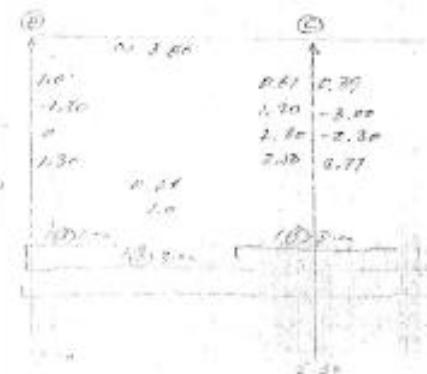
PE-1 15-35



DE-4 10x35 ✓



Pg - 2 10 - 205



néstor quinche v.

Ingeniería civil
Universidad Nacional

carrara 35A no. 46-102

Telephone 477673

bucanamang - columbiæ

Blye, -golovina ja

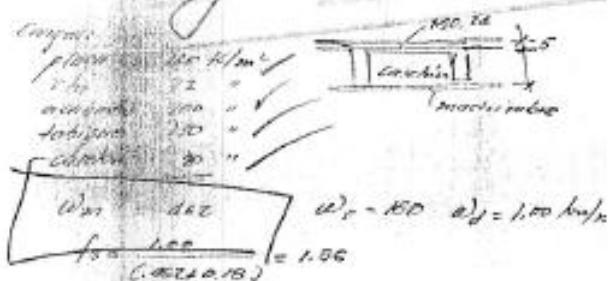
EDITION CASE 33 CLASS 22 A 23100

Propulsor : Dr. Gustafsson, Scania /

Cordyline - *pisco*

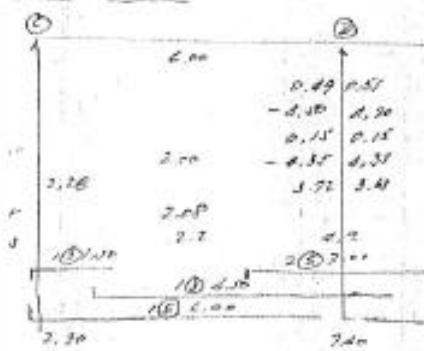
George F. James O. S. F.

Winnipeg 30000 7000
Brown g. 1/2 lb., 37000 12.5
Brown g. 2/3 lb. 60000 10
Black Salmon 200000
Dwarf salmon 200000
Arctic salmon 100000
Arctic - 300000 - Dorsal dorsal

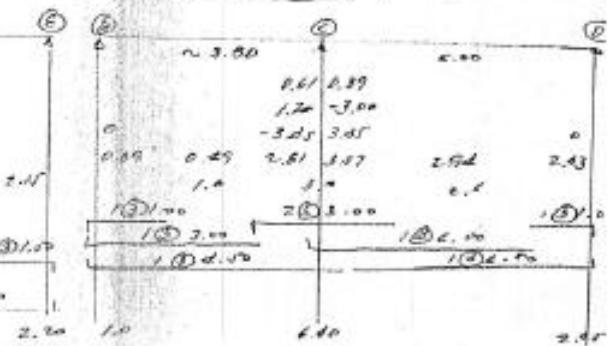


Places de culte

$\beta_{t-1} = \beta_t$



PF-4 10-36 ✓



P.T. - 2 100 - 345



ESTOR quinche V.

Ingeniero civil
máster en dirección
y administración

correo 35A no. 4d-102
teléfono 47 76 73
bucaramanga - colombia

88-5 100-35 ✓

9

$\tau \approx 17 \times 36$.

15-9 10x36 1

100-1000

Feb. 11 1922

néstor quinche v.

ingenuo chil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

bucaramanga - colombia

PE-12 = PE-4 ✓

PE-12 ✓✓

~ 3.40	
Nb = 1.44	
1.2	
1(③) 1.00	1(③) 1.00
1(③) 3.00	
	1(③) 3.00
	1(③) 3.00

PE-3 ✓

(②)	~ 3.00					
Nf		0.50	0.49			
H	1.00	1.00	- 1.00			
R	1.00	1.00	2.00	2.00		
A	1.0				1.17	
A ₂	1.0				1.0	
	1(③) 1.00		1.7		1(③) 5.00	
		1(③) 2.00			1(③) 3.00	
			1(③) 8.10			
				1(③) 8.10		
						1(③) 8.10

LADOS Y CENTROS DE GRAVEDAD

Nivel 13.50 $w_m = 0.61$ (Se ha adicionado la carga de andamiaje y teja + 0.15 kg/m²)

Área	b	t	x	y
①	19.65	16.12	9.82	8.06
②	6.65	1.60	3.32	19.02
③	- 0.40	2.00	0.10	4.76
④	- 0.40	2.00	0.10	13.06
⑤	- 4.10	1.60	9.16	27.34
⑥	- 3.90	1.60	9.00	20.60
⑦	- 2.10	0.60	9.55	4.03
⑧	- 2.30	2.00	9.25	3.16
⑨	- 3.70	1.60	9.00	0.96
⑩	- 1.10	1.75	19.80	27.24
⑪	- 0.30	2.95	19.60	1.46

$$A_{tot} = 290.29 \text{ m}^2$$

$$x = 7.57 \text{ m}$$

$$y = 9.03 \text{ m}$$

$$W_T = 177.68 \text{ ton.}$$

néstor quinche v.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477673
bucaramanga - colombia

$$\text{Nicho } 10,00 + 0,10 - 5,40 - 2,70 = \text{Piso } 4,00 \quad w_{n_1} = 0,96 \text{ ton/m}^2$$

Bien	b	t	x	y
①	29,03	10,00	9,57	7,63
②	- 0,10	16,12	- 0,05	8,06
③	+ 0,00	2,00	0,10	4,76
④	+ 0,40	2,00	0,10	12,00
⑤	- 0,00	4,10	0,20	26,00
⑥	- 0,00	4,10	0,20	3,96
⑦	+ 2,10	0,40	- 7,95	4,23

$$\left. \begin{array}{l} \Delta_{100} = 233,25 \text{ m}^2 \\ X = 9,66 \text{ mts} \\ Y = 9,74 \text{ mts} \\ W_T = 132,60 \text{ ton} \end{array} \right\}$$

Nivel 0,00

Bien	b	t	x	y
①	21,85	17,92	12,22	5,96
②	- 5,05	1,44	0,10	18,90
③	- 5,05	3,92	0,10	12,11
④	- 1,20	1,05	7,60	1,76
⑤	- 16,10	1,00	8,00	17,02

$$\left. \begin{array}{l} \Delta_{100} = 330,04 \text{ mts}^2 \\ X = 12,75 \text{ mts} \\ Y = 9,52 \text{ mts} \\ W_T = 151,82 \text{ ton} \end{array} \right\}$$

Aluminio 120x120

Pes	A.	W	F	V
2"	13,50	177,00	20,99	20,99
3"	10,80	132,60	19,99	33,48
4"	8,10	"	9,28	42,76
5"	6,40	"	6,11	48,87
2"	2,70	"	2,99	51,85

$$\left. \begin{array}{ll} k = 1,03 & T = 0,86 \\ A_a = 0,26 & \\ L_a = 0,25 & S_P = 107,48 \text{ ton} \\ R = 6,0 & \\ S_a = 0,44 & C_R = \frac{0,44}{6} = 0,07 \\ D = 1,0 & \\ Z = 1,0 & \end{array} \right\}$$

El arrastre se considera a partir del viento 5,00, para lo demás del viento menor 10 pasa este valor.

néstor quinche v.

ingenuo chil
universidad nacional

carrera 35A n° 44-102
teléfono 477673
bucaramanga - colombia

(6)

DESCRIPCION DE PROYECTOS (SISTEMA)

<u>Pobl. ①</u> $X_1 = 1.00$	<u>Pobl. ②</u> $X_2 = 6.00$	<u>Pobl. ③</u> $X_3 = 13.00$	<u>Pobl. ④</u> $X_4 = 18.00$
5° 16.03	5° 10.03	5° 17.42	5° 17.42
4° 12.08	4° 12.08	4° 14.30	4° 14.30
3° "	3° "	3° "	3° "
2° 13.89	2° 19.89	2° 16.27	2° 16.27
1° 23.21	1° 23.21	1° 24.67	1° 24.67

<u>Pobl. ⑤</u> $X_5 = 0.00$	<u>Pobl. ⑥</u> $X_6 = 5.00$	<u>Pobl. ⑦</u> $X_7 = 12.00$	<u>Pobl. ⑧</u> $X_8 = 17.00$	<u>Pobl. ⑨</u> $X_9 = 17.52$	<u>Pobl. ⑩</u> $X_{10} = 19.7$
5° 18.00	5° 27.78	5° 27.78	5° 24.68	5° 24.68	5° 24.67
4° 16.21	4° 22.19	4° 22.19	4° 21.00	4° 21.00	4° 21.00
3° "	3° "	3° "	"	"	"
2° 16.32	2° 20.20	2° 24.20	2° 21.05	2° 21.05	2° 21.04
1° 31.64	1° 40.91	1° 40.91	1° 36.27	1° 36.27	1° 36.31

CENTRIN DE masa, DE CONTORNE Y DE TENSION (No se incluye solana)

<u>Pobl.</u>	<u>X</u>	<u>Y</u>	<u>X_v</u>	<u>Y_v</u>	<u>X_r</u>	<u>Y_r</u>
5° 7.57	7.63	-	7.57	7.81	10.32	9.18
4° 9.66	9.74	-	9.60	9.80	10.36	9.18
3° "	"	"	9.62	9.75	10.36	9.18
2° "	"	"	9.62	9.78	10.32	9.19
1° "	"	"	9.62	9.78	10.22	9.21

PROYECCIONES DE TENSIONES : $B_y = 12.72$; $B_x = 21.70$

<u>H_{1x}</u>	<u>H_{2x}</u>	<u>H_{3y}</u>	<u>H_{4y}</u>
-67.74	-7.63	-56.78	7.19
-72.32	-16.91	-51.62	11.79
-98.02	-20.40	-78.17	15.47

néstor quinche v.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477673
bucaramanga - colombia

05-06-75 DE SISMO

Altura	Pd. ①	Pd. ②	Pd. ③	Pd. ④	Pd. ⑤	Pd. ⑥	Pd. ⑦	Pd. ⑧	Pd. ⑨	Pd. ⑩	Pd. ⑪
5'	0.66	0.66	0.59	2.20	1.98	5.15	3.06	5.70	5.76		
10'	7.34	10.74	10.30	3.02	3.08	8.18	8.02	9.10	9.59		
15'	9.38	10.75	10.18	4.38	3.52	10.44	10.26	11.67	12.2		
20'	11.13	10.91	10.44	5.11	4.67	11.95	11.77	12.88	13.5		
25'	12.80	10.94	10.43	5.79	5.61	12.78	12.65	13.87	14.2		

Período ① Sismo (cm)



periodo ①

Período ② Sismo (cm?)



néstor quinche v.

Ingeniería civil

university social

correra 35A no. 46-102

telefono 477673

bucarensis - columbi

photon (c) some (van^t)

Monstr ♂ *Sierra* (near?)

ESTOR QUINCHÉ V.

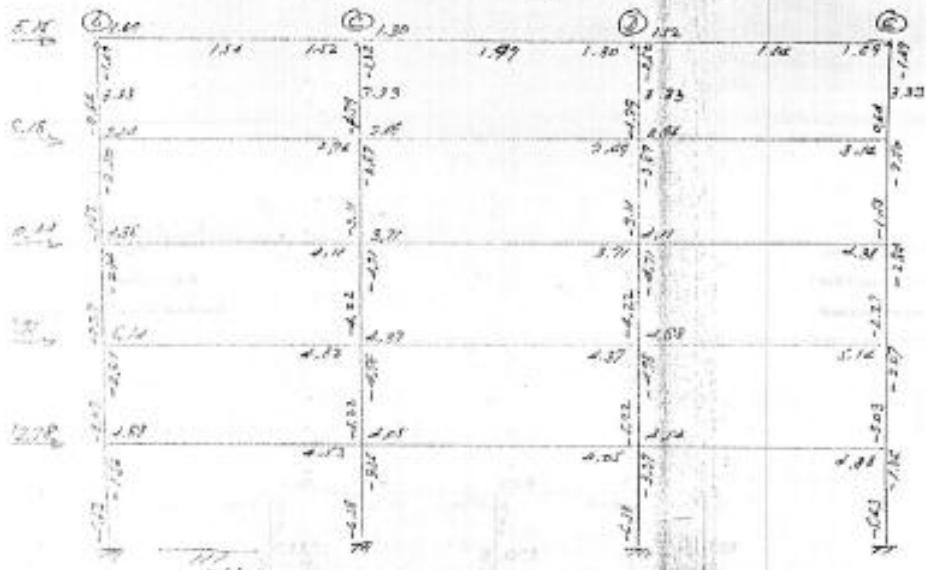
Ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477673
bucaramanga - colombia

Plano ⑤



Piso ① - Piso ⑤ - (Se tiene el piso desmontado, son muy similares los andenes)



éstor quinche v.

Ingeniero civil

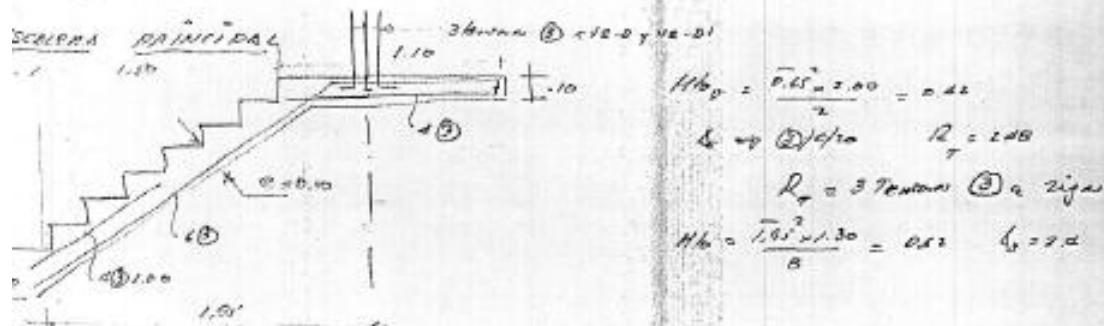
universidad nacional

carver 35A no. 44-302

telefono 477673

bucanero-argenteo = columba

18-C 10-2-56		.25		1.00		2.31			
W-1.00	W-7.00	②	W-2.00	W-1.00	W-1.00	③	W-6.00	④	
1.00	8.15			2.00		0.12	0.19	0.31	1.25
0.18	0.17	0.12							.10 { 8.00 = 2.00
8.58	-10.47	10.87	-20.66	14.38	71.82	-7.29	9.79	-4.73	{ 0.0004 - 0.13
6.92	-9.37	10.78	-20.31	1.70 - 0.10	20.71	-12.05	7.10	-4.53	0.00031 - 0.02
11.30	17.43	18.65	18.30	0.01 - 2.31	10.78	18.09	10.21	7.25	
		9.82		11.87		4.25			
6.00		6.00		6.00			6.00		.38 { 6.00 = 1.20
1.66		20.592.2		10.2	28.7	4.2	10.9		
7.00 + 7.00 = 1.00		7.00 = 0.00		7.00 = 0.00			3.00 = 0.00		{ 0.0008 = 2.00
3.00 = 0.00				2.00 = 0.00					0.0001 - 0.79
1.00 = 0.00		7.00 = 0.00				3.00 = 0.00			
		2.00 = 0.00							
				2.00 = 0.00					
				1.00 = 0.00					
b9/c 90. 1.00/100		15.00/100		0.00/100		1.00/100			

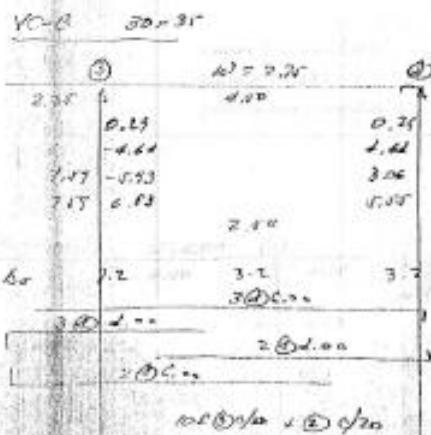
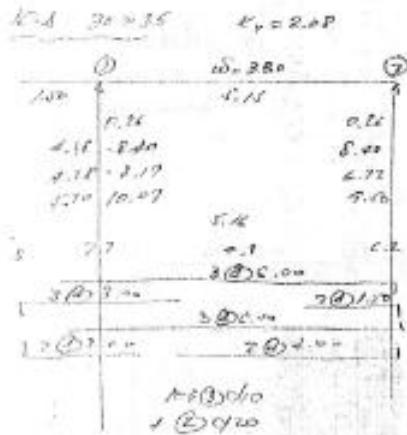
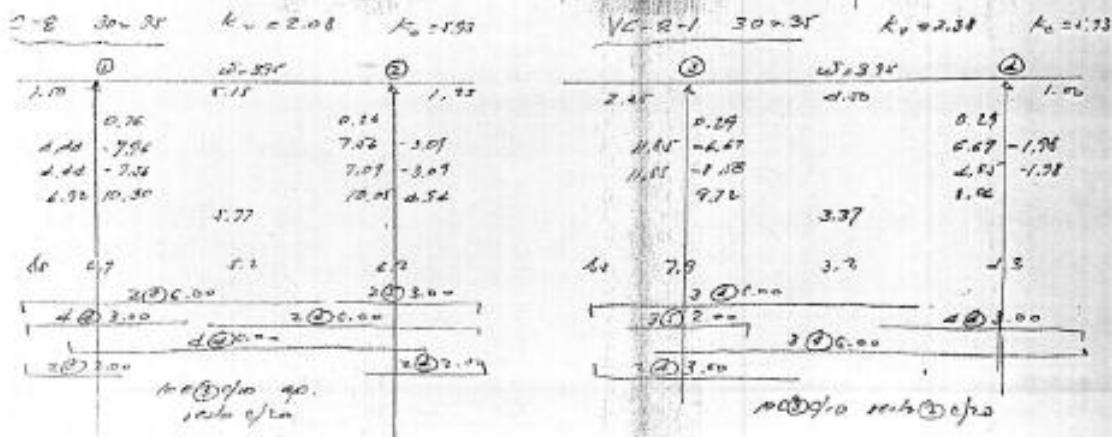
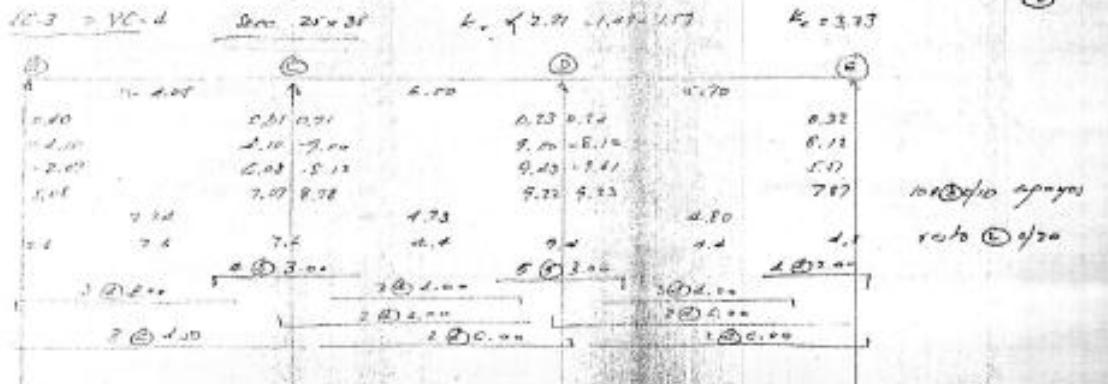


$\textcircled{1}$	$W = 3.00$	$\textcircled{2}$	$W = 3.00$	$\textcircled{3}$	$W = 3.00$	$\textcircled{4}$
	4.88		6.00		6.00	
0.32	0.24	0.23		0.23	0.24	0.32
-8.41	8.41	-9.00		7.20	-8.41	8.41
-1.77	9.17	-9.17		7.11	-9.17	1.77
3.75	5.02	9.35	9.00	9.00	9.35	5.02
5.2	-4.2	9.2	4.0	9.2	-4.2	5.2
4(2) 3.00	5(3) 2.00			5(3) 3.00	6(2) 2.00	
3(2) 1.00		3(2) 1.00		3(2) 1.00		3(2) 1.00
2(2) 0.00		2(2) 0.00		2(2) 0.00		2(2) 0.00
2(2) 1.00		1(2) 0.00		1(2) 0.00		2(2) 1.00

hestor quinche v.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477673
bucaramanga - colombia



Néstor Quinche V.

Ingeniero civil
Universidad Nacional

carrera 35A no. 46-102
teléfono 477673
Bogotá - Colombia

Vc-C		Vc-D		Kv		2.75 - 2.00 - 3.18		Kv = 553	
		(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)
1.60	0.37	0.26	0.19	0.16	0.29	0.16	0.29	0.35	0.35
9.60	-16.80	16.80	-77.00	27.00	-10.57	10.57	-47.00	10.97	-10.97
1.60	-12.80	20.80	-20.67	20.32	-10.64	9.37	-47.00	9.37	-47.00
1.60	12.80	12.80	23.27	22.98	12.24	12.61	8.12	12.61	8.12
7.60	8.24								
S.	12.0	7.7	20.821.8	14.1	20.821.8	4.2	2.4		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		2(0)C.00		
10.60	9.0	10.0	15.80	15.80	15.80	15.80	15.80		

Vc-D		Vc-C		Kv		2.75 - 2.00		Kv = 553	
		(1)	(2)	(3)	(4)	(5)	(6)	(7)	(8)
1.60	0.37	0.24	0.19	0.16	0.19	0.16	0.29	0.35	0.35
9.60	-16.80	16.80	-51.80	31.80	-16.66	16.66	-47.00	10.97	-10.97
1.60	-12.80	21.80	-20.71	20.44	-19.06	8.45	-47.00	8.45	-47.00
1.60	12.80	20.80	26.73	26.42	19.72	14.03			
7.60	7.81			17.43		8.18			
A.	7.2	7.0	20.110.0	17.3	20.110.0	5.1	7.7		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00		
1.	2(0)C.00		2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00	2(0)C.00		
10.60	9.0	10.0	15.80	15.80	15.80	15.80	15.80		

hestor quinche y.

ingeniero civil
solventidad nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

bucaramanga - colombia

Referencias

(2)

Col.	Piso	H.	Hs	M	N	Sol.	c/s	R	P	E
(2)	5°	1,89	0,91	5,60	12,00	30x40	0,91	0,02	1%	60%
	4°	2,52	3,00	5,72	9,00	"	0,88	0,17	"	"
	3°	2,87	"	6,07	11,40	"	0,27	0,22	"	"
	2°	3,25	"	6,05	18,80	"	0,23	0,23	"	"
	1°	5,01	"	9,04	11,20	"	0,28	0,32	"	"
	Sof.	"	"	"	81,00	30x40	0,28	0,28	"	"
(2)	5°	1,61	0,72	6,61	9,30	30x40	2,35	0,02	1%	60% + 2%
	4°	2,53	5,87	8,00	17,10	"	1,73	0,07	1%	"
	3°	2,02	"	6,74	24,70	"	0,88	0,09	"	"
	2°	3,25	"	9,12	32,30	"	0,70	0,13	"	"
	1°	5,06	"	11,73	39,90	"	0,73	0,16	"	"
	Sof.	"	"	"	89,90	40x40	0,28	0,12	"	"
(2)	5°	2,08	1,66	3,74	11,93	30x40	0,78	0,05	1%	60%
	4°	2,80	1,98	4,74	23,70	"	0,50	0,09	"	"
	3°	3,21	"	6,15	31,00	"	0,36	0,14	"	"
	2°	3,60	"	6,54	47,30	"	1,29	0,19	"	"
	1°	6,07	"	8,01	59,10	"	0,34	0,23	"	"
	Sof.	"	"	"	59,10	40x40	0,34	0,18	"	"
(2)	6°	2,08	3,06	5,14	5,55	30x40	2,81	0,02	1%	60%
	5°	2,80	3,54	6,12	10,85	"	1,41	0,04	"	"
	3°	3,21	"	6,55	16,15	"	1,01	0,06	"	"
	2°	3,60	"	6,74	21,45	"	0,81	0,18	"	"
	1°	6,07	"	9,61	26,70	"	0,87	0,4	"	"
	Sof.	"	"	"	"	40x40	0,87	0,14	"	"

nestor quinche v.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102

telefono 477673

bucaramanga - colombia

Col.	Peso	M.	M.	M	M	M	kg	dt	L	P	ds	④
6°	5°	1.18	3.86	5.68	30.20	30x40	0.05	0.12	1%	60 5/8		
4°	3.32	4.91	8.27	57.00	"	"	0.28	0.28	"	60 5/8 + 2 6/8		
3°	3.19	"	8.55	87.60	"	"	0.28	0.35	"	60 5/8 + 4 4/8		
2°	3.91	"	8.02	116.80	"	"	0.19	0.42	"	8 6 3/4		
1°	6.35	"	11.92	184.80	"	"	0.20	0.57	2.2	10 6 3/4		
Sol.	-	"	-	178.40	40x60	0.19	0.52	1.7	"			
④	5°	2.64	6.00	8.91	44.20	30x40	0.05	0.18	1%	60 5/8		
4°	4.19	3.76	8.86	79.15	"	"	0.26	0.31	"	60 5/8 + 2 6/8		
3°	5.02	"	9.24	114.10	"	"	0.20	0.41	"	60 5/8 + 4 4/8		
2°	5.98	"	9.74	167.05	"	"	0.16	0.56	1.7	8 6 3/4		
1°	9.26	"	10.02	184.00	"	"	0.15	0.73	3.1	10 6 7/8		
Sol.	-	"	-	216.95	40x60	0.13	0.65	2.0	"			
④	6°	4.30	8.68	12.99	39.50	30x40	0.02	0.16	1.6	10 6 5/8		
4°	4.71	4.32	12.93	69.90	"	"	0.20	0.18	"	"		
3°	5.80	"	14.02	100.30	"	"	0.26	0.20	1.8	12 6 5/8		
2°	6.12	"	14.56	180.70	"	"	0.28	0.52	2.5	12 6 3/4		
1°	7.37	"	15.57	161.10	"	"	0.24	0.64	3.2	16 6 3/4		
Sol.	-	"	-	191.10	40x60	0.20	0.57	2.4	"			
④	5°	2.27	2.29	4.56	20.70	30x40	0.05	0.08	1%	60 5/8		
4°	3.53	3.27	6.00	40.00	"	"	0.02	0.16	"	"		
3°	4.01	"	2.73	55.30	"	"	0.31	0.20	"	"		
2°	4.86	"	7.57	98.60	"	"	0.22	0.21	"	"		
1°	6.09	"	9.91	91.90	"	"	0.25	0.39	"	"		
Sol.	-	1.45	-	103.70	40x60	0.20	0.37	"	"			

néstor quinche v.

Ingeniero civil
Universidad Nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

Ibague - Colombia

Col.	Mes	11	11.	11	11	11	Dol.	%	L	P	As	⑩
(2)	1°	2.55	3.38	5.93	19.60	20.40	0.50	0.12	1%	645%		
2°	4.77	7.15	11.42	36.00	"	0.51	0.17	"	"	"		
3°	6.72	"	11.87	82.40	"	0.36	0.33	1.2	865%			
4°	8.22	"	12.37	108.80	"	0.28	0.43	1.5	12.65%			
5°	9.72	"	14.87	136.20	"	0.27	0.54	2.6	16.65%			
Sol.	-	16.20	-	154.80	40.40	0.14	0.48	1.8	"	"		
(2)	1°	3.67	8.71	17.30	47.70	30.40	0.65	0.19	1.0	845%		
2°	4.61	3.88	7.57	62.20	"	0.23	0.33	1.0	"	"		
3°	4.77	3.88	8.35	112.70	"	0.18	0.47	"	"	"		
4°	5.72	3.86	6.76	152.20	"	0.14	0.61	1.8	8.63%			
5°	7.72	8.56	11.28	167.20	"	0.15	0.74	3.2	14.43%			
Sol.	-	3.56	-	222.20	40.40	0.13	0.66	204	"	"		
(2)	1°	3.67	10.38	18.25	45.70	30.40	0.28	0.18	1.5	10.65%		
2°	4.33	12.20	16.85	83.50	"	0.20	0.33	1.7	"	"		
3°	6.13	"	17.43	121.30	"	0.26	0.48	3.2	10.65%			
4°	6.71	"	17.91	159.10	"	0.28	0.63	4.0	12.65%			
5°	7.67	"	20.09	196.90	"	0.25	0.76	5.7	16.65%			
Sol.	-	"	-	254.70	40.40	0.21	0.70	4.0	"	"		
(2)	1°	2.81	2.55	6.36	25.80	30.40	0.56	0.09	1%	665%		
2°	4.60	3.96	8.26	48.20	"	0.25	0.19	"	"	"		
3°	5.18	"	9.14	72.10	"	0.32	0.29	0	"	"		
4°	5.72	"	9.68	96.20	"	0.25	0.38	"	8.65%			
5°	7.69	"	11.81	120.3	"	0.25	0.48	2.0	12.65%			
Sol.	-	"	-	144.4	40.40	0.21	0.43	"	"	"		

nestor quinche v.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

Bogotá - Colombia

Col	Prec	10	11	12	13	14	Sal	c/p	15	16	17	18	(1)
(2)	6°	2,00	5,82	7,62	16,20	30,00	1,21	0,06	1%	"	665%		
	4°	2,83	3,05	7,08	28,00	"	0,52	0,11	"	"			
	3°	3,20	"	6,35	40,80	"	0,39	0,16	"	"			
	2°	3,66	"	1,67	53,10	"	0,71	0,21	"	"			
	1°	6,27	"	9,32	65,10	"	0,36	0,26	"	"			
-	Sol.	-	-	-	-	40,40	0,36	0,26	"	"			
(2)	6°	2,00	6,99	9,64	16,00	30,40	1,50	0,06	1%	665%			
	4°	3,83	3,87	6,76	26,80	"	0,63	0,10	"	"			
	3°	3,30	"	7,17	37,80	"	0,47	0,15	"	"			
	2°	3,66	"	7,31	49,20	"	0,48	0,20	"	"			
	1°	6,27	"	10,14	60,60	"	0,32	0,24	"	"			
-	Sol.	-	-	-	-	40,40	0,32	0,24	"	"			
(3)	5°	2,20	7,29	5,81	17,10	30,40	0,71	0,08	1%	665%			
	4°	3,00	1,52	5,58	31,50	"	0,61	0,12	"	"			
	3°	3,61	"	6,13	48,60	"	0,35	0,17	"	"			
	2°	4,01	"	6,52	55,70	"	0,29	0,22	"	"			
	1°	6,40	"	8,92	67,80	"	0,33	0,27	"	"			
-	Sol.	-	-	-	-	40,40	0,33	0,27	"	"			
(4)	5°	2,20	2,67	5,11	12,00	30,40	1,00	0,05	1%	665%			
	4°	3,00	3,94	7,02	19,70	"	0,89	0,08	"	"			
	3°	3,62	"	7,48	27,20	"	0,69	0,11	"	"			
	2°	4,01	"	7,97	35,10	"	0,57	0,14	"	"			
	1°	6,40	"	10,26	42,80	"	0,48	0,17	"	"			
-	Sol.	-	-	-	-	40,40	0,60	0,17	"	"			

Néstor Quinche V.

Ingeniero civil
Universidad Nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

Bucaramanga - Colombia

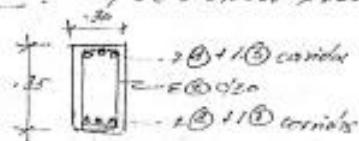
$$\text{CIMENTO} \quad C_s = 45 \text{ kN/m}^2 \quad f_s = 157 \text{ (pog.)} \quad t_a = 25 \text{ trapez} \quad (1)$$

Cimentos	P _u	P' _u	l	A _{sm}	t _{ad}	P _a	b _a	c	h	A _s
(1)	174	182	1.60	2.56	72	4	75	0.65	0.35	8@1.10
(2)	219	222	1.75	2.06	75	4	75	0.70	0.15	9@2.00
(3)	192	204	1.60	2.46	74	4	74	0.65	0.35	8@1.10
(4)	174	181	1.60	1.96	67	4	75	.55	.45	9@1.10
(5)	198	204	1.60	2.56	68	4	75	.65	.45	8@1.00
(6)	223	226	1.75	3.06	75	4	75	.72	.05	9@2.00
(7)	235	249	1.70	3.6	65	4	75	.80	.60	10@2.00
(8)	188	192	1.80	2.89	67	4	75	.60	.45	10@1.00

$$h = 6.32 \sqrt{\frac{P_u + C^2}{A_{sm}}} / 16 \quad 67-318-63 \rightarrow A_s = 0.102 h \text{ cm}^2/\text{metro}$$

Estructuras	P _u	P' _u	l	a	A _{sm}	t _{ad}	P _a	b _a	A _{s1}	A _{s2}
(1)	81	85	2.00	.60	1.20	71	4	75	0.10	5@2.00
(2)	40	42	1.85	.85	0.72	58	4	75	0.45	8@1.00
(3)	57	62	2.00	.60	1.20	51	4	75	.60	5@2.00
(4)	27	29	1.80	.50	.50	50	4	75	.65	4@1.50
(5)	65	66	2.00	.60	1.20	57	4	75	.60	5@2.00
(6)	61	66	2.00	.60	1.20	53	4	75	.60	5@2.00
(7)	68	71	2.00	.60	1.20	57	4	75	.50	5@2.00
(8)	43	45	1.85	.60	0.75	60	4	75	.45	4@1.00

$$\text{Vida de CARGA: } T = C + 0.0635 \times 235 = 10.68 \text{ km} \quad 114 + 4.23 \text{ km. m}$$



$$b_s = 3.3 \text{ cm}^2 \rightarrow 2@1.00$$

✓ 1.9. mar, 0220 Caud.
0.6 seg. por

CONOJO CIMENTACIÓN
EDIFICIO CALLE 33 OFICAS 22 e 23

Diciembre/24

Propietario Dr. Rodolfo Brango S.

$$\sigma_n = 30 \text{ ton/m}^2 \quad \sigma_u = 47 \text{ ton/m}^2$$

Diámetro	P_n	P'_n	δ_{res}	ℓ	a	h	A_s
10	172	162	3.91	2.00	0.60	.50	10 @ 2.00 @
20	217	232	4.91	2.25	0.95	.60	12 @ 2.00 @
30	167	204	4.36	2.10	0.65	.75	10 @ 2.00 @
40	122	131	2.78	1.70	0.60	.45	11 @ 1.50 @
50	155	166	3.49	1.90	0.70	.50	14 @ 2.00 @
70	223	236	4.74	2.20	0.90	.60	17 @ 2.00 @
30	235	249	5.30	2.30	0.95	.60	13 @ 2.00 @
40	164	164	3.28	1.60	0.70	.45	12 @ 2.00 @

$$h = 0.3 \times \sqrt{\frac{P'_n}{\sigma}} + 5 \quad 60.345 - 0.3 \quad h = 0.102h \text{ cm/m.}$$

Estructura	P_n	P'_n	δ_{res}	ℓ	a	H_h	h	L_s	L_m
10	61	55	1.60	3.00	0.60	23.53	.10	5 @ 2.00	12 @ 1.00
20	40	42	0.69	0.95	0.75	-	.40	5 @ 1.00	6 @ 1.00
30	59	62	1.32	2.20	0.60	11.22	.10	7 @ 2.00	9 @ 1.00
40	77	79	1.62	1.05	0.60	1.45	.40	4 @ 1.00	5 @ 1.00
50	65	68	1.45	2.00	0.60	10.10	.10	7 @ 2.00	10 @ 1.00
70	61	64	1.36	2.70	0.60	12.77	.10	7 @ 2.00	10 @ 1.00
30	65	71	1.51	2.50	0.60	11.54	.40	6 @ 2.00	10 @ 1.00
40	43	45	1.60	1.70	0.60	5.91	.10	5 @ 2.00	7 @ 1.00

La viga de armado permanece igual 30 x 35

calculo:

J. L. Gómez
E.C. total extra curva

16-11-1958 MUNICIPAL V.

ingeniero civil
universidad nacional

carrera 35A no. 46-102

teléfono 477673

bucaramanga - colombia

CONCEJO CIVIL AUTORIZACION
EDIFICIO CALLE 33 CAS 22 e 23

Diciembre/58

Propietario Dr. Rodolfo Brango D.

$$\sigma_n = 30 \text{ ton/m}^2 \quad \sigma_a = 47 \text{ ton/m}^2$$

No. sentido	P _n	P _{a'}	b _{an}	l	c	h	A _s
1C	174	184	3.91	2.00	0.60	.50	10 @ 2.00 @
3C	219	232	4.56	2.25	0.915	.60	11 @ 2.00 @
3C	167	204	4.36	2.10	0.65	.45	10 @ 2.00 @
4C	124	131	2.78	1.70	0.41	.45	11 @ 1.50 @
1D	158	164	3.65	1.70	0.71	.30	12 @ 2.00 @
2D	268	236	4.74	2.20	0.90	.60	11 @ 2.00 @
3D	236	249	5.20	2.30	0.91	.60	12 @ 2.00 @
4D	144	164	3.28	1.60	0.70	.45	12 @ 2.00 @

$$h = 0.32 \sqrt{\frac{P_n' c^2}{4}} + s \quad 60-30-63 \quad A_s = 0.166 \text{ cm}^2/\text{m}$$

Estructura	P _n	P _{a'}	b _{an}	l	c	H _b	h	L _s	L _{an}
1C	81	85	1.50	2.00	0.60	23.83	.60	5 @ 2.00	12 @ 1.00
2C	40	42	0.59	0.91	0.35	-	.20	5 @ 1.00	6 @ 1.00
3C	59	62	1.32	2.20	0.60	11.67	.10	7 @ 2.00	9 @ 1.00
4C	27	29	1.62	1.05	0.60	1.49	.10	4 @ 1.00	5 @ 1.00
1D	65	68	1.41	2.00	0.60	4.10	.10	7 @ 2.00	10 @ 1.00
2D	61	64	1.32	2.30	0.60	12.72	.50	7 @ 2.00	10 @ 1.00
3D	68	71	1.51	2.50	0.60	10.84	.60	8 @ 2.00	10 @ 1.00
4D	43	45	1.40	1.70	0.60	5.91	.10	5 @ 2.00	7 @ 1.00

la viga de arriba permanece igual 30-30

capataz

E.C. general 63700 Cesar

CONOJO CIMENTACION
EDIFICIO CALLE 33 CAS 22 a 23

Diseño/2

Propietario Dr. Rodolfo Brango S.

$\sigma_u = 27 \text{ ton/m}^2$ $\sigma_c = 47 \text{ ton/m}^2$

No.	Centímetros	P_u	Braza	l	a	h	h_0
1C	198	164	3.91	2.00	0.80	.50	10 @ 2.00 €
2C	219	232	4.58	2.25	0.925	.60	12 @ 2.00 €
3C	167	204	4.36	2.10	0.85	.55	10 @ 2.00 €
4C	124	131	2.78	1.70	0.65	.45	11 @ 1.50 €
1D	155	164	3.69	1.90	0.75	.50	14 @ 2.00 €
2D	223	232	4.76	2.20	0.90	.60	17 @ 2.00 €
3D	235	249	6.30	2.30	0.95	.60	12 @ 2.00 €
4D	164	164	3.26	1.60	0.70	.45	12 @ 2.00 €

$$h = 0.82 \sqrt{\frac{P_u c^2}{\sigma}} + a = 60.38 \text{ cm} \quad h = 0.152h \text{ cm}^2/\text{m}$$

Estructura	P_u	P_u'	Braza	l	a	H_h	h	h_0	h_m
1E	81	85	1.80	3.00	0.60	23.83	.60	5 @ 2.00	11 @ 1.00
2E	40	42	0.69	0.95	0.95	-	.40	8 @ 1.00	6 @ 1.00
3E	59	62	1.32	2.20	0.60	11.22	.50	7 @ 2.00	9 @ 1.00
4E	27	29	0.62	1.05	0.60	1.45	.40	4 @ 1.00	5 @ 1.00
1F	65	68	1.41	2.00	0.60	16.10	.50	7 @ 2.00	10 @ 1.00
2F	61	64	1.36	2.30	0.60	15.77	.50	7 @ 2.00	10 @ 1.00
3F	68	71	1.51	2.30	0.60	15.56	.60	8 @ 2.00	10 @ 1.00
4F	43	46	1.48	1.70	0.60	5.91	.50	5 @ 2.00	7 @ 1.00

La viga se mantiene permanente igual 30 x 35

cultivo

J. M. Jiménez
E. C. proy. 63866 Constr.

ANEXO 4. Espectro de diseño

ANEXO 4
ESPECTRO DE DISEÑO

T [seg]	Sa [g]
0.000	0.325
0.070	0.559
0.140	0.793
0.150	0.813
0.220	0.813
0.290	0.813
0.360	0.813
0.431	0.813
0.501	0.813
0.571	0.813
0.641	0.813
0.700	0.813
0.770	0.740
0.840	0.678
0.910	0.626
0.981	0.581
1.051	0.542
1.121	0.509
1.191	0.479
1.261	0.452
1.331	0.428
1.402	0.407
1.472	0.387
1.542	0.370
1.612	0.354
1.682	0.339
1.752	0.325
1.822	0.313
1.893	0.301
1.963	0.290
2.033	0.280
2.103	0.271
2.173	0.262
2.243	0.254
2.314	0.246
2.384	0.239
2.454	0.232
2.524	0.226
2.594	0.220
2.664	0.214
2.734	0.208
2.805	0.203
2.875	0.198
2.945	0.194
3.015	0.189
3.085	0.185
3.155	0.181
3.226	0.177
3.296	0.173
3.366	0.169
3.436	0.166
3.506	0.163

Del mapa de zonificación Sísmica de la NSR-10, se tiene:

Ubicación: Bucaramanga, Santander, Colombia
 Zona de amenaza sísmica: Alta
Aa: 0.25
Av: 0.25
Fa: 1.30 (Tabla A.2.4-3 NSR-10)
Fv: 1.90 (Tabla A.2.4-4)
I: 1.00 (A.2.5.2 NSR-10)

Parámetros iniciales para la elaboración del Espectro sísmico:

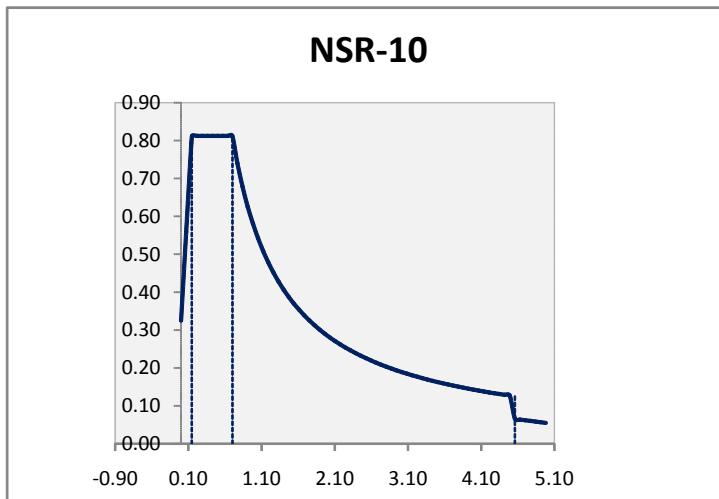
$$T_0: 0.15 \quad \text{Período inicial}$$

$$T_c: 0.70 \quad \text{Período corto}$$

$$T_L: 4.56 \quad \text{Período largo}$$

Incremento: 0.07 seg

$$T_o = 0.1 \frac{A_v \cdot F_v}{A_a \cdot F_a} \quad T_c = 0.48 \frac{A_v \cdot F_v}{A_a \cdot F_a} \quad T_L = 2.4F_v$$



T [seg]	Sa [g]
3.576	0.159
3.646	0.156
3.717	0.153
3.787	0.151
3.857	0.148
3.927	0.145
3.997	0.143
4.067	0.140
4.138	0.138
4.208	0.135
4.278	0.133

T [seg]	Sa [g]
4.348	0.131
4.418	0.129
4.488	0.127
4.560	0.066
4.630	0.064
4.700	0.062
4.770	0.060
4.841	0.058
4.911	0.057
4.981	0.055

ANEXO 5. Índices sobreesfuerzo por Flexo compresión de columnas modelo existente

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Aceros colocado (cm ²)	Aceros solicitado (cm ²)	Pu actuante (Ton)	Pu máxima resistente (Ton)	Cumple / No cumple	Momento actuante en X (Ton.m)	Momento actuante en Y (Ton.m)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balanceada Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)	
1E	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	91.08	140.42	OK	0.64	1.19	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	332.05	110.34	No cumple	20.29	29.03	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	263.95	110.34	No cumple	14.81	24.48	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	194.81	110.34	No cumple	12.90	18.89	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	126.97	110.34	No cumple	10.59	15.78	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	61.51	110.34	OK	6.99	13.15	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
2E	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	101.76	140.42	OK	0.33	0.33	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	322.59	110.34	No cumple	23.81	38.41	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	257.67	110.34	No cumple	19.23	31.83	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	192.71	110.34	No cumple	15.70	27.78	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	129.43	110.34	No cumple	11.71	24.32	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	67.89	110.34	OK	10.49	22.92	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
3E	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	71.68	140.42	OK	0.00	0.00	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	388.07	110.34	No cumple	21.12	36.81	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	310.96	110.34	No cumple	22.19	29.27	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	232.94	110.34	No cumple	19.13	25.92	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	156.52	110.34	No cumple	17.48	21.60	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	83.04	110.34	OK	7.87	21.79	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
4E	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	72.96	140.42	OK	0.00	0.00	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	268.33	110.34	No cumple	19.97	47.57	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	212.49	110.34	No cumple	18.26	35.59	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	156.62	110.34	No cumple	15.41	34.28	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	102.45	110.34	OK	13.92	30.87	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	50.15	110.34	OK	4.52	25.86	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
3B	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	81.71	140.42	OK	0.00	0.00	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	335.13	110.34	No cumple	17.01	25.34	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	266.41	110.34	No cumple	15.60	22.70	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	196.82	110.34	No cumple	12.72	16.61	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	128.80	110.34	No cumple	10.02	13.70	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	62.99	110.34	OK	7.73	13.31	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
4B	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	50.99	140.42	OK	0.52	0.16	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	197.97	110.34	No cumple	22.70	29.60	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	156.40	110.34	No cumple	19.00	31.75	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	114.51	110.34	No cumple	15.51	26.42	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	74.52	110.34	OK	11.80	23.67	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	36.07	110.34	OK	9.98	22.43	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
1A	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	118.51	140.42	OK	0.00	0.00	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43	
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	334.39	110.34	No cumple	18.87	38.29	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	266.37	110.34	No cumple	17.66	25.48	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	197.41	110.34	No cumple	13.94	24.09	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	129.83	110.34	No cumple	11.51	18.68	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	64.08	110.34	OK	5.94	19.75	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
1D	Sótano	40 x 40	31.68	32.00	92.25	173.96	OK	0.00	0.00	174.50	17.69	77.73	77.73	16.66	16.66	335.57	
	Piso 1	40 x 30	31.68	32.00	582.50	143.88	No cumple	19.13	36.80	144.42	13.27	58.34	59.49	10.89	14.78	277.74	
	Piso 2	40 x 30	31.68	32.00	464.98	130.47	No cumple	17.25	25.97	130.87	13.27	58.89	57.87	9.31	12.61	251.68	
	Piso 3	40 x 30	31.68	32.00	346.50	117.05	No cumple	14.93	24.95	117.32	13.27	55.44	56.30	7.80	10.55	225.62	
	Piso 4	40 x 30	31.68	32.00	229.31	110.34	No cumple	12.13	19.32	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
	Piso 5	40 x 30	31.68	32.00	113.92	110.34	No cumple	11.85	22.88	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59	
2D	Sótano	40 x 40	40.04	39.74	838.38	188.12	No cumple	0.00	0.00	187.64	17.69	77.47	79.74	19.74	18.18	360.85	
	Piso 1	40 x 30	40.04	39.74	691.08	158.04	No cumple	19.56	22.50	157.57	13.27	58.10	61.50	13.14	16.30	303.01	
	Piso 2	40 x 30	32.00	22.68	22.71	551.37	128.98	No cumple	18.28	20.18	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 3	40 x 30	15.84	16.00	412.21	117.05	No cumple	15.56	14.80	117.32	13.27	55.44	56.30	7.80	10.55	225.62	
	Piso 4	40 x 30	15.84	16.00	274.66	117.05	No cumple	12.40	13.15	117.32	13.27	55.44	56.30	7.80	10.55	225.62	
	Piso 5	40 x 30	15.84	16.00	141.55	117.05	No cumple	10.10	8.65	117.32	13.27	55.44	56.30	7.80	10.55	225.62	

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Acero colocado (cm ²)	Acero solicitado (cm ²)	Pu actuante (Ton)	Pu máxima resistente (Ton)	Cumple / No cumple	Momento actuante en X (Ton.m)	Momento actuante en Y (Ton.m)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balanceada Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)
3D	Sótano	40 x 40	62.08	61.94	864.94	225.45	No cumple	0.15	0.58	225.18	17.69	82.20	82.20	25.22	25.22	433.03
	Piso 1	40 x 30	62.08	61.94	721.69	195.38	No cumple	20.21	27.09	195.10	13.27	62.39	63.97	17.12	23.34	375.20
	Piso 2	40 x 30	46.56	46.45	575.31	169.09	No cumple	16.23	17.77	168.89	13.27	59.59	60.88	14.06	19.13	324.78
	Piso 3	40 x 30	38.80	38.71	428.41	155.94	No cumple	15.11	14.29	155.77	13.27	56.80	60.88	13.46	15.97	299.56
	Piso 4	40 x 30	19.80	20.00	283.37	123.76	No cumple	9.93	11.98	124.10	13.27	55.44	57.90	9.00	10.98	238.65
	Piso 5	40 x 30	19.80	20.00	142.77	123.76	No cumple	24.07	5.98	124.10	13.27	55.44	57.90	9.00	10.98	238.65
4D	Sótano	40 x 40	23.76	24.00	623.87	160.54	No cumple	0.06	0.39	160.95	17.69	76.13	76.13	14.48	14.48	309.52
	Piso 1	40 x 30	23.76	24.00	492.43	130.47	No cumple	19.31	23.96	130.87	13.27	56.89	57.87	9.31	12.61	251.68
	Piso 2	40 x 30	15.84	16.00	393.74	117.05	No cumple	17.63	19.16	117.32	13.27	55.44	56.30	7.80	10.55	225.62
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	294.80	110.34	No cumple	15.65	16.85	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	197.63	110.34	No cumple	13.15	13.81	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	102.87	110.34	OK	16.32	14.74	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
1C	Sótano	40 x 40	28.50	28.39	184.62	168.57	No cumple	0.06	0.26	168.40	17.69	75.21	77.47	16.81	15.09	323.85
	Piso 1	40 x 30	28.50	28.39	576.10	138.50	No cumple	18.32	21.86	138.32	13.27	56.05	59.24	11.01	13.21	266.01
	Piso 2	40 x 30	22.80	22.71	459.94	128.84	No cumple	13.93	12.39	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 3	40 x 30	19.32	22.71	342.89	122.95	No cumple	12.12	10.82	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 4	40 x 30	17.58	22.71	226.94	120.00	No cumple	9.35	8.37	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	112.28	110.34	No cumple	11.94	6.34	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
2C	Sótano	40 x 40	38.80	38.71	792.40	186.02	No cumple	0.08	0.19	185.85	17.69	76.03	79.11	20.18	17.84	357.40
	Piso 1	40 x 30	38.80	38.71	678.25	155.94	No cumple	15.83	24.23	155.77	13.27	56.80	60.88	13.46	15.97	299.56
	Piso 2	40 x 30	22.80	22.71	542.36	128.84	No cumple	16.20	20.83	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 3	40 x 30	19.32	22.71	407.50	122.95	No cumple	13.41	16.01	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 4	40 x 30	17.58	22.71	273.84	120.00	No cumple	10.92	13.46	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	142.30	110.34	No cumple	11.78	11.98	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
3C	Sótano	40 x 40	45.60	45.42	753.92	197.53	No cumple	0.39	0.29	197.27	17.69	79.74	79.74	20.50	20.50	379.36
	Piso 1	40 x 30	45.60	45.42	625.64	167.46	No cumple	21.13	23.32	167.19	13.27	60.16	61.50	13.69	18.62	321.52
	Piso 2	40 x 30	34.20	34.06	500.02	148.15	No cumple	15.58	18.52	147.95	13.27	56.05	61.50	12.70	13.97	284.51
	Piso 3	40 x 30	23.76	24.00	374.99	130.47	No cumple	14.45	15.80	130.87	13.27	55.44	59.49	10.19	11.51	251.68
	Piso 4	40 x 30	19.80	20.00	251.94	123.76	No cumple	11.37	13.36	124.10	13.27	55.44	57.90	9.00	10.98	238.65
	Piso 5	40 x 30	19.80	20.00	132.30	123.76	No cumple	16.86	13.16	124.10	13.27	55.44	57.90	9.00	10.98	238.65
4C	Sótano	40 x 40	11.88	12.00	536.01	140.42	No cumple	0.18	0.30	140.62	17.69	74.54	72.94	10.78	12.42	270.43
	Piso 1	40 x 30	11.88	12.00	421.53	110.34	No cumple	19.37	27.01	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 2	40 x 30	11.88	12.00	335.02	110.34	No cumple	11.30	15.27	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 3	40 x 30	11.88	12.00	248.81	110.34	No cumple	10.87	13.12	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 4	40 x 30	11.88	12.00	164.50	110.34	No cumple	6.19	8.67	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
	Piso 5	40 x 30	11.88	12.00	82.70	110.34	OK	18.56	12.37	110.55	13.27	53.99	56.30	7.80	8.91	212.59
2A	Sótano	40 x 40	17.58	22.71	61.23	150.07	OK	0.07	0.36	158.78	17.69	75.21	75.21	14.48	14.48	305.35
	Piso 1	40 x 30	17.58	22.71	248.28	120.00	No cumple	16.68	27.22	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 2	40 x 30	17.58	22.71	197.12	120.00	No cumple	12.46	16.32	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 3	40 x 30	17.58	22.71	146.03	120.00	No cumple	10.54	13.59	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 4	40 x 30	17.58	22.71	96.09	120.00	OK	8.47	10.33	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51
	Piso 5	40 x 30	17.58	22.71	47.35	120.00	OK	5.48	8.51	128.71	13.27	56.05	56.97	9.31	12.60	247.51

**INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y
CARGA AXIAL**

Columnas	Po mín (-) (ton)	α (grados)	Carga balanceada Pb (Ton)	Po	Indice de sobreesfuerz o por flexocompres ión
1E	-36.74	61.75	73.44	270.43	0.13
	-36.74	55.05	55.41	212.59	11.83
	-36.74	58.83	55.50	212.59	8.50
	-36.74	55.66	55.42	212.59	6.10
	-36.74	56.14	55.43	212.59	4.39
	-36.74	62.02	55.59	212.59	2.68
2E	-36.74	44.56	73.75	270.43	0.15
	-36.74	58.20	55.49	212.59	15.98
	-36.74	58.85	55.50	212.59	11.91
	-36.74	60.52	55.55	212.59	9.24
	-36.74	64.30	55.64	212.59	6.82
	-36.74	65.40	55.67	212.59	5.76
3E	-36.74				
	-36.74	60.16	55.54	212.59	14.97
	-36.74	52.84	55.35	212.59	12.38
	-36.74	53.57	55.37	212.59	9.93
	-36.74	51.02	55.30	212.59	7.77
	-36.74	70.13	55.79	212.59	5.01
4E	-36.74				
	-36.74	67.23	55.72	212.59	17.79
	-36.74	62.84	55.61	212.59	12.57
	-36.74	65.79	55.68	212.59	10.96
	-36.74	65.73	55.68	212.59	9.13
	-36.74	80.09	56.05	-36.74	5.45
3B	-36.74				
	-36.74	56.13	55.43	212.59	9.79
	-36.74	55.51	55.42	212.59	8.24
	-36.74	52.54	55.34	212.59	5.53
	-36.74	53.82	55.38	212.59	3.83
	-36.74	59.84	55.53	212.59	2.86
4B	-36.74	17.10	74.23	-36.74	0.22
	-36.74	52.52	55.34	212.59	11.93
	-36.74	59.10	55.51	212.59	11.17
	-36.74	59.58	55.52	212.59	8.29
	-36.74	63.51	55.62	212.59	6.31
	-36.74	66.01	55.69	-36.74	5.65
1A	-36.74				
	-36.74	63.77	55.63	212.59	14.45
	-36.74	55.27	55.41	212.59	9.58
	-36.74	59.95	55.53	212.59	7.74
	-36.74	58.36	55.49	212.59	5.30
	-36.74	73.27	55.87	212.59	4.02
1D	-97.98				
	97.98	62.53	59.14	277.74	8.65
	-73.48	56.42	57.50	251.68	7.58
	-48.99	59.11	56.01	225.62	8.00
	-36.74	57.86	55.48	212.59	6.24
	-36.74	62.62	55.60	212.59	6.36
2D	-121.73				
	-121.73	49.00	59.95	303.01	6.03
	-69.56	47.82	56.54	247.51	7.37
	-48.99	43.57	55.86	225.62	6.58
	-48.99	46.68	55.89	225.62	4.68
	-48.99	40.58	55.83	225.62	2.72

**INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y
CARGA AXIAL**

Columnas	Po mín (-) (ton)	α (grados)	Carga balanceada Pb (Ton)	Po	Indice de sobreesfuerz o por flexocompres ión
3D	-189.59	75.50	82.20	433.03	2.23
	-189.59	53.27	63.32	375.20	4.64
	142.19	47.59	60.27	324.78	4.08
	-118.49	43.41	58.77	299.56	3.57
	-61.24	50.34	56.82	238.65	3.54
	-61.24	13.94	55.82	238.65	5.25
4D	-73.48	82.05	76.13	309.52	2.35
	-73.48	51.14	57.44	251.68	7.85
	-48.99	47.38	55.90	225.62	7.84
	-36.74	47.11	55.20	212.59	6.96
	-36.74	46.40	55.18	212.59	5.02
	-36.74	42.10	55.07	212.59	5.46
1C	-86.95	77.56	77.16	323.85	0.44
	-86.95	50.04	57.82	266.01	6.76
	-69.56	41.66	56.48	247.51	4.92
	-69.56	41.76	56.48	247.51	3.78
	-69.56	41.84	56.48	247.51	2.44
	-36.74	27.98	54.71	212.59	2.86
2C	-118.49	67.10	78.33	357.40	2.56
	-118.49	56.84	59.38	299.56	5.72
	-69.56	52.13	56.58	247.51	6.96
	-69.56	50.06	56.56	247.51	5.00
	-69.56	50.95	56.57	247.51	3.51
	-36.74	45.49	55.16	212.59	3.97
3C	-139.13	36.47	79.74	379.36	2.25
	-139.13	47.83	60.87	321.52	5.49
	-104.34	49.91	59.08	284.51	4.84
	-73.48	47.56	57.58	251.68	4.93
	-61.24	49.60	56.80	238.65	3.84
	-61.24	37.97	56.48	238.65	4.29
4C	-36.74	58.64	73.50	270.43	2.35
	-36.74	54.35	55.39	212.59	11.52
	-36.74	53.50	55.37	212.59	5.77
	-36.74	50.35	55.29	212.59	4.66
	-36.74	54.47	55.39	212.59	2.36
	-36.74	33.68	54.86	212.59	5.48
2A	-69.56	78.44	75.21	-69.56	0.10
	-69.56	58.50	56.65	247.51	6.58
	-69.56	52.64	56.59	247.51	3.76
	-69.56	52.21	56.58	247.51	2.79
	-69.56	50.67	56.57	247.51	1.82
	-69.56	57.24	56.63	-69.56	1.08
Indice de sobrerresistencia máximo:					17.79

ANEXO 6. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en columnas modelo existente

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Diámetro Φ	Número Ramas X	Número Ramas Y	Separación Estribos (S) (cms)	Nu actuante (Ton)	CORTANTE RESISTENTE EN X			CORTANTE RESISTENTE EN Y		
								V _{cx} (Ton)	V _{sx} (Ton)	V _{rx} (Ton)	V _{cy} (Ton)	V _{sy} (Ton)	V _{ry} (Ton)
1E	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	91.08	16.88	21.40	23.25	16.88	21.40	23.25
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	332.05	26.43	21.40	29.06	26.78	15.84	25.89
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	263.95	22.83	21.40	26.87	23.13	15.84	23.68
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	194.81	19.18	21.40	24.65	19.43	15.84	21.43
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	126.97	15.59	21.40	22.47	15.80	15.84	19.22
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	61.51	12.13	21.40	20.37	12.29	15.84	17.09
2E	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	101.76	17.45	21.40	23.60	17.45	21.40	23.60
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	322.59	25.93	21.40	28.75	26.28	15.84	25.59
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	257.67	22.50	21.40	26.67	22.80	15.84	23.47
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	192.71	19.07	21.40	24.58	19.32	15.84	21.36
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	129.43	15.72	21.40	22.55	15.93	15.84	19.30
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	67.89	12.47	21.40	20.57	12.63	15.84	17.30
3E	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	71.68	15.84	21.40	22.62	15.84	21.40	22.62
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	388.07	29.40	21.40	30.86	29.78	15.84	27.72
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	310.96	25.32	21.40	28.38	25.65	15.84	25.21
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	232.94	21.20	21.40	25.88	21.47	15.84	22.67
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	156.52	17.16	21.40	23.42	17.38	15.84	20.18
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	83.04	13.27	21.40	21.06	13.45	15.84	17.79
4E	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	72.96	15.90	21.40	22.66	15.90	21.40	22.66
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	268.33	23.07	21.40	27.01	23.37	15.84	23.82
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	212.49	20.11	21.40	25.22	20.38	15.84	22.00
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	156.62	17.16	21.40	23.42	17.39	15.84	20.19
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	102.45	14.30	21.40	21.68	14.48	15.84	18.42
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	50.15	11.53	21.40	20.01	11.68	15.84	16.72
3B	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	81.71	16.37	21.40	22.95	16.37	21.40	22.95
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	335.13	26.60	21.40	29.16	26.95	15.84	25.99
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	266.41	22.96	21.40	26.95	23.27	15.84	23.76
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	196.82	19.29	21.40	24.72	19.54	15.84	21.49
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	128.80	15.69	21.40	22.53	15.90	15.84	19.28
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	62.99	12.21	21.40	20.42	12.37	15.84	17.14
4B	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	50.99	14.73	21.40	21.95	14.73	21.40	21.95
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	197.97	19.35	21.40	24.75	19.60	15.84	21.53
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	156.40	17.15	21.40	23.42	17.37	15.84	20.18
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	114.51	14.93	21.40	22.07	15.13	15.84	18.81
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	74.52	12.82	21.40	20.79	12.99	15.84	17.51
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	36.07	10.79	21.40	19.55	10.93	15.84	16.26
1A	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	118.51	18.34	21.40	24.14	18.34	21.40	24.14
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	334.39	26.56	21.40	29.13	26.91	15.84	25.97
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	266.37	22.96	21.40	26.95	23.26	15.84	23.76
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	197.41	19.32	21.40	24.73	19.57	15.84	21.51
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	129.83	15.74	21.40	22.56	15.95	15.84	19.31
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	64.08	12.27	21.40	20.45	12.43	15.84	17.17
1D	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	92.25	16.94	21.40	23.29	16.94	21.40	23.29
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	582.50	39.67	21.40	37.10	40.20	15.84	34.04
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	464.98	33.46	21.40	33.33	33.90	15.84	30.22
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	346.50	27.20	21.40	29.52	27.56	15.84	26.36
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	229.31	21.00	21.40	25.76	21.28	15.84	22.55
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	113.92	14.90	21.40	22.05	15.10	15.84	18.80
2D	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	838.38	56.90	21.40	47.57	56.90	21.40	47.57
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	691.08	45.41	21.40	40.59	46.01	15.84	37.57
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	551.37	38.03	21.40	36.10	38.53	15.84	33.03
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	412.21	30.67	21.40	31.63	31.08	15.84	28.50
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	274.66	23.40	21.40	27.22	23.71	15.84	24.03
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	3	10.00	141.55	16.36	21.40	22.94	16.58	15.84	19.69
3D	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	864.94	58.32	21.40	48.43	58.32	21.40	48.43
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	721.69	47.03	21.40	41.57	47.65	15.84	38.57
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	575.31	39.29	21.40	36.87	39.81	15.84	33.81
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	428.41	31.53	21.40	32.15	31.94	15.84	29.03
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	283.37	23.86	21.40	27.49	24.17	15.84	24.31
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	3	10.00	142.77	16.43	21.40	22.98	16.64	15.84	19.73
4D	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	623.87	45.41	21.40	40.59	45.41	21.40	40.59
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	492.43	34.91	21.40	34.21	35.37	15.84	31.11
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	393.74	29.70	21.40	31.04	30.09	15.84	27.90
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	294.80	24.47	21.40	27.86	24.79	15.84	24.68
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	197.63	19.33	21.40	24.74	19.58	15.84	21.52
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	102.87	14.32	21.40	21.70	14.51	15.84	18.44
1C	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	184.62	21.89	21.40	26.29	21.89	21.40	26.29
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	576.10	39.34	21.40	36.90	39.85	15.84	33.83
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	459.94	33.19	21.40	33.17	33.63	15.84	30.05
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	342.89	27.01	21.40	29.41	27.36	15.84	26.25
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	226.94	20.88	21.40	25.68	21.15	15.84	22.47
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	112.28	14.82	21.40	22.00	15.01	15.84	18.74

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Diámetro Φ	Número Ramas X	Número Ramas Y	Separación Estríbos (S) (cms)	Nu actuante (Ton)	CORTANTE RESISTENTE EN X			CORTANTE RESISTENTE EN Y		
								V _{cx} (Ton)	V _{sx} (Ton)	V _{rx} (Ton)	V _{cy} (Ton)	V _{sy} (Ton)	V _{ry} (Ton)
2C	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	792.40	54.44	21.40	46.07	54.44	21.40	46.07
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	678.25	44.74	21.40	40.18	45.32	15.84	37.16
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	542.36	37.55	21.40	35.81	38.05	15.84	32.74
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	407.50	30.42	21.40	31.48	30.82	15.84	28.35
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	273.84	23.36	21.40	27.19	23.66	15.84	24.00
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	142.30	16.40	21.40	22.96	16.62	15.84	19.72
3C	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	753.92	52.38	21.40	44.82	52.38	21.40	44.82
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	625.64	41.95	21.40	38.49	42.51	15.84	35.45
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	500.02	35.31	21.40	34.45	35.78	15.84	31.36
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	374.99	28.70	21.40	30.44	29.08	15.84	27.29
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	251.94	22.20	21.40	26.49	22.49	15.84	23.29
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	3	10.00	132.30	15.87	21.40	22.64	16.08	15.84	19.39
4C	Sótano	40 x 40	3/8	3	2	10.00	536.01	40.71	21.40	37.73	40.71	21.40	37.73
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	2	10.00	421.53	31.16	21.40	31.93	31.57	15.84	28.80
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	2	10.00	335.02	26.59	21.40	29.15	26.94	15.84	25.99
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	2	10.00	248.81	22.03	21.40	26.38	22.32	15.84	23.18
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	2	10.00	164.50	17.58	21.40	23.68	17.81	15.84	20.44
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	2	10.00	82.70	13.25	21.40	21.05	13.43	15.84	17.78
2A	Sótano	40 x 40	3/8	3	3	10.00	61.23	15.28	21.40	22.28	15.28	21.40	22.28
	Piso 1	40 x 30	3/8	3	3	10.00	248.28	22.01	21.40	26.37	22.30	15.84	23.17
	Piso 2	40 x 30	3/8	3	3	10.00	197.12	19.30	21.40	24.72	19.56	15.84	21.50
	Piso 3	40 x 30	3/8	3	3	10.00	146.03	16.60	21.40	23.08	16.82	15.84	19.84
	Piso 4	40 x 30	3/8	3	3	10.00	96.09	13.96	21.40	21.48	14.14	15.84	18.22
	Piso 5	40 x 30	3/8	3	3	10.00	47.35	11.38	21.40	19.92	11.53	15.84	16.63

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	CORTANTE ACTUANTE PLASTICO						CORTANTE ACTUANTE ELASTICO (Ton)		INDICES DE SOBREESFUERZO	
	Mx (+) (t-m)	Mx (-) (t-m)	Cortante X (Ton)	My (+) (t-m)	My (-) (t-m)	Cortante Y (Ton)	Direcció n X	Direcció n Y	X	Y
1E	0.64	0.23	0.37	1.06	1.19	0.96	1.55	0.14	0.07	0.04
	18.79	20.29	16.63	19.97	29.03	20.85	15.44	12.27	0.57	0.81
	6.02	14.81	8.86	0.18	24.48	10.49	16.90	11.08	0.63	0.47
	4.38	12.90	7.35	0.83	18.89	8.39	14.89	10.21	0.60	0.48
	1.64	10.59	5.20	3.98	15.78	8.41	13.07	8.55	0.58	0.44
	0.67	6.99	3.26	8.33	13.15	9.14	12.44	7.37	0.61	0.53
2E	0.33	0.19	0.22	0.33	0.06	0.16	7.80	0.17	0.33	0.01
	23.81	21.66	19.35	1.49	38.41	16.97	22.27	15.26	0.77	0.66
	19.23	17.72	15.73	3.87	31.83	15.19	22.66	14.19	0.85	0.65
	15.70	14.98	13.06	7.92	27.78	15.19	21.37	12.08	0.87	0.71
	11.15	11.71	9.72	10.74	24.32	14.92	19.14	9.62	0.85	0.77
	10.49	3.19	5.82	17.10	22.92	17.03	20.46	8.86	0.99	0.98
3E	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9.24	5.58	0.41	0.25
	12.83	21.12	14.45	2.75	36.81	16.83	20.84	14.27	0.68	0.61
	12.18	22.19	14.63	1.62	29.27	13.14	20.90	16.50	0.74	0.65
	8.48	19.13	11.75	4.10	25.92	12.77	20.01	14.46	0.77	0.64
	3.06	17.48	8.74	6.78	21.60	12.08	16.80	14.65	0.72	0.73
	7.87	3.91	5.01	13.07	21.79	14.83	21.12	10.43	1.00	0.83
4E	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	12.82	5.49	0.57	0.24
	11.70	19.97	13.48	47.57	12.44	25.53	30.63	12.87	1.13	1.07
	8.29	18.26	11.30	35.59	2.58	16.24	26.90	13.56	1.07	0.74
	5.46	15.41	8.88	34.28	10.59	19.09	26.26	11.79	1.12	0.95
	1.29	13.92	6.47	30.87	14.72	19.40	24.38	11.89	1.12	1.05
	4.52	4.33	3.77	25.86	16.59	18.06	19.24	6.79	0.96	1.08
3B	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	6.61	3.77	0.29	0.16
	17.01	16.97	14.46	11.12	25.34	15.51	10.21	10.72	0.50	0.60
	15.12	15.60	13.07	22.70	7.62	12.99	16.24	11.54	0.60	0.54
	11.79	12.72	10.43	16.61	4.99	9.19	13.54	9.88	0.55	0.46
	7.99	10.02	7.66	13.70	1.14	6.31	11.05	8.51	0.49	0.44
	7.73	2.86	4.51	13.31	6.90	8.60	12.95	7.07	0.63	0.50
4B	0.46	0.52	0.42	0.16	0.04	0.09	5.29	0.11	0.24	0.01
	22.70	21.85	18.95	2.59	29.60	13.70	17.93	14.30	0.77	0.66
	17.96	19.00	15.73	6.63	31.75	16.33	22.31	13.99	0.95	0.81
	15.51	15.30	13.11	8.80	26.42	14.99	20.37	11.91	0.92	0.80
	11.80	11.12	9.75	11.67	23.67	15.04	18.57	9.28	0.89	0.86
	9.98	3.78	5.85	17.19	22.43	16.86	19.86	7.23	1.02	1.04
1A	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9.96	4.40	0.41	0.18
	18.87	15.03	14.42	2.44	38.29	17.33	21.05	12.03	0.72	0.67
	16.41	17.66	14.50	12.55	25.48	16.18	18.54	12.79	0.69	0.68
	13.94	13.27	11.58	5.34	24.09	12.53	18.49	10.71	0.75	0.58
	11.51	8.75	8.62	2.74	18.68	9.11	14.30	9.52	0.63	0.49
	5.94	5.73	4.96	7.52	19.75	11.60	20.32	7.87	0.99	0.68
1D	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	9.49	3.99	0.41	0.17
	19.13	13.96	14.08	36.80	0.25	15.76	23.21	12.32	0.63	0.46
	17.25	12.13	12.50	25.97	13.86	16.95	19.75	12.90	0.59	0.56
	14.93	8.28	9.87	24.95	6.02	13.18	19.41	11.57	0.66	0.50
	12.13	4.77	7.19	19.32	3.22	9.59	14.51	9.61	0.56	0.43
	11.85	1.95	5.87	22.88	10.13	14.05	22.88	9.09	1.04	0.75
2D	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	5.75	3.80	0.12	0.08
	19.56	15.94	15.10	10.85	22.50	14.19	8.88	12.66	0.37	0.38
	18.28	15.66	14.44	20.18	6.83	11.49	14.55	13.62	0.40	0.41
	15.56	11.66	11.58	14.80	4.50	8.22	11.96	12.03	0.38	0.42
	12.40	7.60	8.51	13.15	0.05	5.62	11.28	9.85	0.41	0.41
	10.10	1.68	5.01	8.65	2.81	4.88	5.98	7.18	0.26	0.36
3D	0.15	0.00	0.06	0.49	0.58	0.45	0.19	5.48	0.00	0.11
	10.09	20.21	12.89	27.09	24.29	21.86	15.78	12.63	0.38	0.57
	4.51	16.23	8.82	17.77	6.32	10.25	13.25	12.09	0.36	0.36
	1.12	15.11	6.90	14.29	3.82	7.71	11.62	12.17	0.36	0.42
	1.69	9.93	4.95	11.98	0.25	5.20	10.74	6.15	0.39	0.25
	18.50	24.07	18.12	5.98	1.28	3.09	3.49	30.78	0.79	1.56
4D	0.06	0.03	0.03	0.13	0.39	0.22	0.13	2.71	0.00	0.07
	19.31	11.80	13.24	23.96	18.65	18.13	15.21	12.52	0.44	0.58
	17.63	0.77	7.83	19.16	1.66	8.86	14.33	13.11	0.46	0.47
	15.65	1.21	7.17	16.85	0.77	7.50	13.50	12.35	0.48	0.50
	13.15	3.21	6.96	13.81	3.30	7.28	10.89	9.88	0.44	0.46
	16.32	11.33	11.76	14.74	10.25	10.63	14.11	14.57	0.65	0.79
1C	0.03	0.06	0.04	0.26	0.18	0.19	0.16	2.97	0.01	0.11
	18.32	13.57	13.57	21.86	20.55	18.05	12.64	11.13	0.37	0.53
	13.93	5.59	8.30	12.39	7.62	8.51	9.53	10.42	0.29	0.35
	12.12	3.14	6.49	10.82	4.59	6.56	8.86	9.73	0.30	0.37
	9.35	1.18	4.48	8.37	1.61	4.25	7.42	7.12	0.29	0.32
	11.94	6.82	7.98	6.34	2.26	3.66	5.47	11.23	0.36	0.60

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	CORTANTE ACTUANTE PLASTICO						CORTANTE ACTUANTE ELASTICO (Ton)		INDICES DE SOBREESFUERZO	
	Mx (+) (t-m)	Mx (-) (t-m)	Cortante X (Ton)	My (+) (t-m)	My (-) (t-m)	Cortante Y (Ton)	Direcció n X	Direcció n Y	X	Y
2C	0.08	0.01	0.04	0.19	0.03	0.09	0.45	4.62	0.01	0.10
	15.83	12.44	12.03	16.28	24.23	17.24	13.09	10.30	0.33	0.46
	16.20	6.50	9.66	2.92	20.83	10.11	14.32	11.93	0.40	0.36
	13.41	3.66	7.26	2.44	16.01	7.85	12.60	10.63	0.40	0.37
	10.92	1.42	5.25	4.77	13.46	7.76	10.84	8.42	0.40	0.35
	11.78	5.41	7.31	8.36	11.98	8.66	11.67	9.89	0.51	0.50
3C	0.11	0.39	0.21	0.29	0.08	0.16	0.32	0.74	0.01	0.02
	21.13	16.38	15.96	23.32	17.41	17.33	14.84	13.09	0.41	0.49
	15.58	2.81	7.83	18.52	0.02	7.89	13.76	11.73	0.40	0.37
	14.45	1.09	6.61	15.80	1.72	7.45	12.69	11.50	0.42	0.42
	11.37	0.48	5.04	13.36	4.28	7.51	10.74	8.22	0.41	0.35
	16.86	11.60	12.11	13.16	9.43	9.61	11.85	16.45	0.53	0.85
4C	0.18	0.03	0.09	0.08	0.30	0.16	0.13	4.77	0.00	0.13
	10.91	19.37	12.88	27.01	26.49	22.76	15.18	11.14	0.48	0.79
	3.72	11.30	6.39	15.27	10.53	10.98	11.56	8.52	0.40	0.42
	1.01	10.87	5.05	13.12	6.62	8.40	10.98	9.05	0.42	0.39
	1.90	6.19	3.44	8.67	4.18	5.47	6.99	4.08	0.30	0.27
	14.80	18.56	14.20	12.37	6.93	8.21	14.95	25.74	0.71	1.45
2A	0.07	0.01	0.03	0.18	0.36	0.23	0.10	3.34	0.00	0.15
	14.10	16.68	13.10	27.22	25.83	22.57	15.51	9.80	0.59	0.97
	5.18	12.46	7.51	16.32	9.76	11.10	12.31	9.25	0.50	0.52
	3.21	10.54	5.85	13.59	6.32	8.47	11.16	8.49	0.48	0.43
	1.01	8.47	4.03	10.33	2.70	5.54	9.08	7.02	0.42	0.39
	0.92	5.48	2.72	8.51	3.17	4.97	8.12	6.60	0.41	0.40
	Indice de sobrerresistencia máximo								1.56	

ANEXO 7. Índices de sobreesfuerzo por Flexión en vigas modelo existente

INDICES DE FLEXIÓN EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	As (cms2) (Izq)	As (cms2) (Centro)	As (cms2) (Der)	M actuante (t-m) (Izq)	M actuante (t-m) (Centro)	M actuante (t-m) (Der)	Mresistente (Izq)	Mresistente (Centro)	Mresistente (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)	a (Izq)	a (centro)	a (der)
4	PT	B71	VE-B	30.00 x 35.00	5.94	7.18	9.75	0.85	15.06	35.64	56.69	67.46	88.59	0.01	0.22	0.40	4.66	5.63	7.65
		B72		30.00 x 35.00	9.75	5.08	9.04	32.87	21.62	9.33	88.59	49.01	82.91	0.37	0.44	0.11	7.65	3.98	7.09
4	PT	B73	VE-E	30.00 x 35.00	9.04	3.81	9.04	0.51	9.95	1.81	82.91	37.34	82.91	0.01	0.27	0.02	7.09	2.99	7.09
		B74		30.00 x 35.00	9.04	10.16	8.48	42.60	33.85	14.91	82.91	91.82	78.35	0.51	0.37	0.19	7.09	7.97	6.65
		B75		30.00 x 35.00	8.48	3.81	8.48	18.56	0.96	5.89	78.35	37.34	78.35	0.24	0.03	0.08	6.65	2.99	6.65
4	PT	B76	VE-D	30.00 x 35.00	13.86	5.08	21.78	65.95	27.15	57.25	119.10	49.01	166.44	0.55	0.55	0.34	10.87	3.98	17.08
		B2		30.00 x 35.00	21.78	3.81	5.94	83.43	35.01	3.72	166.44	37.34	56.69	0.50	0.94	0.07	17.08	2.99	4.66
4	PT	B3		30.00 x 35.00	5.94	2.54	9.75	0.52	1.89	10.25	56.69	25.28	88.59	0.01	0.07	0.12	4.66	1.99	7.65
4	PT	B82	VE-A	30.00 x 35.00	5.94	2.54	9.75	37.69	15.60	30.75	88.59	60.29	82.91	0.43	0.26	0.37	7.65	4.98	7.09
		B83		30.00 x 35.00	9.75	6.35	9.04	37.69	15.60	30.75	88.59	60.29	82.91	0.43	0.26	0.37	7.65	4.98	7.09
6	PT	B157	VE-C	30.00 x 35.00	16.32	2.54	16.32	0.02	2.59	18.36	135.41	25.28	135.41	0.00	0.10	0.14	12.80	1.99	12.80
		B63		30.00 x 35.00	16.32	7.62	22.49	63.88	28.37	53.03	135.41	71.19	169.95	0.47	0.40	0.31	12.80	5.98	17.64
		B54		30.00 x 35.00	22.49	10.16	26.30	63.39	22.37	44.50	169.95	91.82	186.71	0.37	0.24	0.24	17.64	7.97	20.63
		B65		30.00 x 35.00	26.30	5.08	11.73	51.26	17.91	39.98	186.71	49.01	103.79	0.27	0.37	0.39	20.63	3.98	9.20
		B86		30.00 x 35.00	11.73	5.08	11.73	12.06	3.59	0.19	103.79	49.01	103.79	0.12	0.07	0.00	9.20	3.98	9.20
4	0.00	B1	VS-D	40.00 x 35.00	13.86	8.89	13.86	0.05	0.69	1.32	124.86	84.07	124.86	0.00	0.01	0.01	8.15	5.23	8.15
		B2		40.00 x 35.00	13.86	8.89	23.04	65.95	27.15	57.25	124.86	84.07	188.52	0.53	0.32	0.30	8.15	5.23	13.55
		B3		40.00 x 35.00	23.04	3.81	8.55	83.43	35.01	3.72	188.52	37.77	81.11	0.44	0.93	0.05	13.55	2.24	5.03
3	0.00	B53	VS-D1	40.00 x 35.00	14.25	3.81	25.65	4.53	41.87	93.62	127.88	37.77	203.84	0.04	1.11	0.46	8.38	2.24	15.09
		B54		40.00 x 35.00	25.65	6.35	11.88	63.39	22.37	44.50	203.84	61.50	109.14	0.31	0.36	0.41	15.09	3.74	6.99
		B55		40.00 x 35.00	11.88	6.35	11.88	48.77	35.55	36.40	109.14	61.50	109.14	0.45	0.58	0.33	6.99	3.74	6.99
5	0.00	B63	VS-C	40.00 x 35.00	5.94	5.08	22.80	63.88	28.37	53.03	57.75	49.78	187.05	1.11	0.57	0.28	3.49	2.99	13.41
		B64		40.00 x 35.00	22.80	13.00	22.80	66.85	41.65	68.09	187.05	118.12	187.05	0.36	0.35	0.36	13.41	7.65	13.41
		B65		40.00 x 35.00	22.80	5.08	5.94	51.26	17.91	39.98	187.05	49.78	57.75	0.27	0.36	0.69	13.41	2.99	3.49
		B66		40.00 x 35.00	5.94	5.08	9.00	42.58	30.86	30.24	57.75	49.78	85.02	0.74	0.62	0.36	3.49	2.99	5.29
2	PT	B53	VE-D1	40.00 x 35.00	5.94	7.92	28.75	4.53	41.87	93.62	57.75	75.59	220.46	0.08	0.55	0.42	3.49	4.66	16.91
		B54		40.00 x 35.00	28.75	11.02	11.02	63.39	22.37	44.50	220.46	102.10	102.10	0.29	0.22	0.44	16.91	6.48	6.48
		B67		40.00 x 35.00	11.02	5.08	11.02	14.80	6.81	0.25	102.10	49.78	102.10	0.14	0.14	0.00	6.48	2.99	6.48
2	PT	B79	VE-E1	30.00 x 35.00	3.81	2.10	11.73	8.53	24.04	51.54	37.34	21.01	103.79	0.23	1.14	0.50	2.99	1.65	9.20
		B69		30.00 x 35.00	11.73	5.08	6.35	40.71	11.78	29.82	103.79	49.01	60.29	0.39	0.24	0.49	9.20	3.98	4.98
		B70		30.00 x 35.00	6.35	5.08	6.35	4.93	1.81	0.17	60.29	49.01	60.29	0.08	0.04	0.00	4.98	3.98	4.98
4	0.00	B4	VS-1	25.00 x 35.00	3.81	5.08	3.81	18.02	2.76	17.60	36.99	48.39	36.99	0.49	0.06	0.48	3.59	4.78	3.59
		B5		25.00 x 35.00	3.81	5.08	3.81	19.20	4.12	20.65	36.99	48.39	36.99	0.52	0.09	0.56	3.59	4.78	3.59
4	0.00	B6	VS-2	25.00 x 35.00	5.94	5.08	5.94	13.86	19.59	21.51	55.84	48.39	55.84	0.51	0.67	0.39	5.59	4.78	5.59
		B7		25.00 x 35.00	13.86	5.08	5.94	22.16	22.20	22.13	114.48	48.39	55.84	0.19	0.46	0.40	13.04	4.78	5.59
		B8		25.00 x 35.00	13.86	5.08	5.94	22.16	22.20	22.13	114.48	48.39	55.84	0.11	0.06	0.28	13.04	4.78	5.59
4	0.00	B159	VS-3	25.00 x 35.00	5.94	5.08	5.94	19.14	3.08	16.91	55.84	48.39	55.84	0.34	0.06	0.30	5.59	4.78	5.59
		B161		25.00 x 35.00	5.94	5.08	13.86	13.21	2.71	10.74	55.84	48.39	114.48	0.24	0.06	0.09	5.59	4.78	13.04
		B192		25.00 x 35.00	13.86	5.08	5.94	13.79	12.82	15.97	114.48	48.39	55.84	0.12	0.26	0.29	13.04	4.78	5.59
4	0.00	B160	VS-4	25.00 x 35.00	5.94	5.08	5.94	23.18	7.34	14.29	55.84	48.39	55.84	0.42	0.15	0.26	5.59	4.78	5.59
		B162		25.00 x 35.00	5.94	5.08	13.86	12.64	2.02	12.06	55.84	48.39	114.48	0.23	0.04	0.11	5.59	4.78	13.04
		B163		25.00 x 35.00	13.86	5.08	5.94	12.27	3.04	15.75	114.48	48.39	55.84	0.11	0.06	0.28	13.04	4.78	5.59
5	PT	B96	VE-1	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	21.77	3.95	17.69	59.32	69.79	87.42	0.37	0.06	0.20	5.98	7.17	9.32
		B4		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	18.02	2.76	17.60	87.42	48.39	87.42	0.21	0.06	0.20	9.32	4.78	9.32
		B5		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	19.20	4.12	20.65	87.42	48.39	59.32	0.22	0.09	0.35	9.32	4.78	5.98
5	PH	B96	VC-1	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	21.77	3.95	17.69	59.32	69.79	87.42	0.37	0.06	0.20	5.98	7.17	9.32
		B4		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	18.02	2.76	17.60	87.42	48.39	87.42	0.21	0.06	0.20	9.32	4.78	9.32
		B5		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	19.20	4.12	20.65	87.42	48.39	59.32	0.22	0.09	0.35	9.32	4.78	5.98
5	PH	B6	VC-2	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	28.29	32.42	21.51	59.32	69.79	87.42	0.48	0.46	0.25	5.98	7.17	9.32
		B7		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	19.59	4.53	14.58	87.42	48.39	87.42	0.22	0.09	0.17	9.32	4.78	9.32
		B8		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	22.16	22.20	22.13	87.42	48.39	59.32	0.25	0.46	0.37	9.32	4.78	5.98
5	PT	B6	VE-2	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	28.29	32.42	21.51	59.32	69.79	87.42	0.48	0.46	0.25	5.98	7.17	9.32
		B7		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	19.59	4.53	14.58	87.42	48.39	87.42	0.22	0.09	0.17	9.32	4.78	9.32
		B8		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	22.16	22.20	22.13	87.42	48.39	59.32	0.25	0.46	0.37	9.32	4.78	5.98

INDICES DE FLEXIÓN EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	As (cms2) (Izq)	As (cms2) (Centro)	As (cms2) (Der)	M actuante (t-m) (Izq)	M actuante (t-m) (Centro)	M actuante (t-m) (Der)	Mresistente (Izq)	Mresistente (t_m) (Centro)	Mresistente (t_m) (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)	a (Izq)	a (centro)	a (der)
5	PT	B159	VE-3	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	19.14	3.08	16.91	59.32	69.79	87.42	0.32	0.04	0.19	5.98	7.17	9.32
		B161		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	13.21	2.71	10.74	87.42	48.39	87.42	0.15	0.06	0.12	9.32	4.78	9.32
		B192		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	13.79	12.82	15.97	87.42	48.39	59.32	0.16	0.26	0.27	9.32	4.78	5.98
5	PT	B160	VE-4	25.00 x 35.00	6.35	7.62	9.90	23.18	7.34	14.29	59.32	69.79	87.42	0.39	0.11	0.16	5.98	7.17	9.32
		B162		25.00 x 35.00	9.90	5.08	9.90	12.64	2.02	12.06	87.42	48.39	87.42	0.14	0.04	0.14	9.32	4.78	9.32
		B163		25.00 x 35.00	9.90	5.08	6.35	12.27	3.04	15.75	87.42	48.39	59.32	0.14	0.06	0.27	9.32	4.78	5.98
1	PH	B159	VC-3	25.00 x 35.00	3.81	3.81	7.92	19.14	3.08	16.91	36.99	36.99	72.20	0.52	0.08	0.23	3.59	3.59	7.45
		B161		25.00 x 35.00	7.92	5.08	9.90	13.21	2.71	10.74	72.20	48.39	87.42	0.18	0.06	0.12	7.45	4.78	9.32
		B192		25.00 x 35.00	9.90	5.08	5.08	13.79	12.82	15.97	87.42	48.39	48.39	0.16	0.26	0.33	9.32	4.78	4.78
1	PH	B160	VC-4	25.00 x 35.00	3.81	3.81	7.92	23.18	7.34	14.29	36.99	36.99	72.20	0.63	0.20	0.20	3.59	3.59	7.45
		B162		25.00 x 35.00	7.92	5.08	9.90	12.64	2.02	12.06	72.20	48.39	87.42	0.18	0.04	0.14	7.45	4.78	9.32
		B163		25.00 x 35.00	9.90	5.08	5.08	12.27	3.04	15.75	87.42	48.39	48.39	0.14	0.06	0.33	9.32	4.78	4.78
6	PH	B76	VCD	40.00 x 35.00	11.88	2.54	11.88	0.02	18.48	2.53	109.14	25.47	109.14	0.00	0.73	0.02	6.99	1.49	6.99
		B2		40.00 x 35.00	11.88	7.62	29.61	65.95	27.15	57.25	109.14	72.93	224.76	0.60	0.37	0.25	6.99	4.48	17.42
		B158		40.00 x 35.00	29.61	17.82	35.55	64.47	38.11	61.23	224.76	154.18	250.83	0.29	0.25	0.24	17.42	10.48	20.91
		B54		40.00 x 35.00	35.55	5.08	8.48	63.39	22.37	44.50	250.83	49.78	80.50	0.25	0.45	0.55	20.91	2.99	4.99
		B67		40.00 x 35.00	8.48	5.08	8.48	14.80	6.81	0.25	80.50	49.78	80.50	0.18	0.14	0.00	4.99	2.99	4.99
		B68		40.00 x 35.00	11.88	2.54	11.88	0.02	2.59	18.36	109.14	25.47	109.14	0.00	0.10	0.17	6.99	1.49	6.99
1	PH	B157	VCC	40.00 x 35.00	11.88	7.62	23.91	63.88	28.37	53.03	109.14	72.93	193.76	0.59	0.39	0.27	6.99	4.48	14.06
		B63		40.00 x 35.00	11.88	7.62	23.91	63.88	28.37	53.03	193.76	225.93	0.34	0.30	0.30	14.06	9.32	17.56	
		B64		40.00 x 35.00	23.91	15.84	29.85	66.85	41.65	68.09	193.76	139.88	225.93	0.23	0.36	0.69	17.56	2.99	3.49
		B65		40.00 x 35.00	29.85	5.08	5.94	51.26	17.91	39.98	225.93	49.78	57.75	0.23	0.44	0.25	5.98	3.98	2.99
		B66		40.00 x 35.00	5.94	5.08	5.94	12.06	3.59	0.19	57.75	49.78	57.75	0.21	0.07	0.00	3.49	2.99	3.49
		B67		30.00 x 35.00	3.81	6.35	7.62	0.52	1.89	10.25	37.34	60.29	71.19	0.01	0.03	0.14	2.99	4.98	5.98
5	PH	B82	VCA	30.00 x 35.00	7.62	6.35	6.35	37.69	15.60	30.75	71.19	60.29	60.29	0.53	0.26	0.51	5.98	4.98	4.98
		B83		30.00 x 35.00	7.62	6.35	6.35	37.69	15.60	30.75	71.19	60.29	60.29	0.53	0.26	0.51	5.98	4.98	4.98
5	PH	B197	VCB	30.00 x 35.00	3.81	2.54	7.62	0.29	15.14	35.02	37.34	25.28	71.19	0.01	0.60	0.49	2.99	1.99	5.98
		B72		30.00 x 35.00	7.62	5.08	3.81	32.87	21.62	9.33	71.19	49.01	37.34	0.46	0.44	0.25	5.98	3.98	2.99
5	PH	B73	VCE	30.00 x 35.00	7.62	2.54	7.62	0.51	9.95	1.81	71.19	25.28	71.19	0.01	0.39	0.03	5.98	1.99	5.98
		B74		30.00 x 35.00	7.62	7.62	6.50	42.60	33.85	14.91	71.19	71.19	61.60	0.60	0.48	0.24	5.98	5.98	5.10
5	PH	B75		30.00 x 35.00	6.50	2.54	6.50	18.56	0.96	5.89	61.60	25.28	61.60	0.30	0.04	0.10	5.10	1.99	5.10
		B79		30.00 x 35.00	3.81	2.54	9.75	8.53	24.04	51.54	37.34	25.28	88.59	0.23	0.95	0.58	2.99	1.99	7.65
5	PH	B69	VCE-1	30.00 x 35.00	9.75	3.81	5.08	40.71	11.78	29.82	88.59	37.34	49.01	0.46	0.32	0.61	7.65	2.99	3.98
		B70		30.00 x 35.00	5.08	3.81	5.08	4.93	1.81	0.17	49.01	37.34	49.01	0.10	0.05	0.00	3.98	2.99	3.98

ANEXO 8. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en vigas modelo existente

INDICES DE CORTANTE EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estribo a la izquierda Φ	Diámetro Estribo en el centro Φ	Diámetro Estribo a la derecha Φ	Separación n (Izq) (cms)	Separación n (Centro) (cms)	Separación n (Der) (cms)	V actuante (ton) (Izq)	V actuante (ton) (Centro)	V actuante (ton) (Der)	Vc (ton)	Vs (ton) (Izq)	Vs (ton) (Centro)	Vs (ton) (Der)	V resistente (ton) (Izq)	V resistente (ton) (Centro)	V resistente (ton) (Der)	Indice (Centro)	Indice (Der)	
4	PT	B71 B72	VE-B	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8	1/4 1/4	3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	4.25 28.72	17.14 23.15	25.74 8.33	7.01 7.01	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	0.59 2.02	2.36 3.19	1.81 0.59		
4	PT	B73 B74 B75	VE-E	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8	1/4 1/4 3/8	3/8 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	3.15 42.60	9.95 33.85	1.81 14.91	7.01 7.01	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	0.43 2.99	0.70 4.67	0.13 1.05		
4	PT	B76 B2 B3	VE-D	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8	1/4 1/4 3/8	3/8 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	1.90 67.64	31.47 10.44	11.05 64.12	7.01 7.01	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	0.26 4.75	2.21 1.44	0.78 4.50		
4	PT	B82 B83	VE-A	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8	3/8 3/8	3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	3.52 36.67	5.95 7.42	16.35 33.91	7.01 7.01	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	0.49 2.58	0.42 1.02	1.15 2.38		
6	PT	B157 B63 B54 B65 B86	VE-C	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 3/8 1/4 3/8	3/8 3/8 10 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	1.93 66.71	10.91 9.59	31.29 62.68	7.01 7.01	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	0.27 4.69	0.77 1.32	2.20 4.40		
4	0.00	B1 B2 B3	VS-D	40.00 x 35.00 40.00 x 35.00 40.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	67.64 65.59	10.44 44.59	64.12 16.50	9.35 9.35	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	15.99 15.99	15.99 15.99	0.19 4.10	0.32 2.79	0.44 1.03	
3	0.00	B53 B54 B55	VS-D1	40.00 x 35.00 40.00 x 35.00 40.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	13.57 64.75	48.21 20.86	48.74 55.45	7.01 9.35	2.66 11.97	11.97 11.97	9.01 15.99	9.01 15.99	1.51 4.05	5.35 2.32	4.34 3.47		
5	0.00	B63 B64 B65 B66	VS-C	40.00 x 35.00 40.00 x 35.00 40.00 x 35.00 40.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	66.71 66.18	9.59 6.51	62.68 67.95	9.35 9.35	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	15.99 15.99	9.01 9.01	15.99 15.99	4.17 4.14	1.06 0.72	3.92 4.25
2	PT	B53 B54 B67	VE-D1	40.00 x 35.00 40.00 x 35.00 40.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	13.57 64.75	48.21 20.86	48.74 55.45	9.35 9.35	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	15.99 15.99	9.01 9.01	15.99 15.99	4.05 2.32	1.31 3.47	3.68
2	PT	B79 B69 B70	VE-E1	30.00 x 35.00 30.00 x 35.00 30.00 x 35.00	1/4 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	20 10	20 10	10 10	19.94 37.63	29.04 15.12	35.65 32.33	7.01 32.33	2.66 11.97	11.97 11.97	7.25 14.24	14.24 14.24	2.75 2.64	2.04 2.08	2.50 2.27		
4	0.00	B4 B5	VS-1	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8	1/4 1/4	3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	11.47 9.40	7.06 4.79	2.86 5.84	7.01 9.25	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	14.24 14.24	14.24 14.24	0.81 0.70	0.50 0.69	0.20 0.69	
4	0.00	B6 B7	VS-2	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8	1/4 1/4	3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	19.06 17.19	17.61 10.16	20.36 18.23	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	0.79 1.43	0.95 2.76	1.52 1.36
4	0.00	B6 B7 B8	VS-2	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	10.19 17.79	5.59 10.16	8.54 8.23	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	0.76 0.88	0.64 0.64	1.36
4	0.00	B159 B161 B192	VS-3	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	11.40 6.87	9.49 4.00	8.60 5.93	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	0.85 0.51	1.49 0.63	0.44 0.44
4	0.00	B160 B162	VS-4	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8	1/4 1/4	3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	16.46 6.51	8.16 3.64	19.05 6.23	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	1.23 0.49	1.28 0.57	1.43 0.47
5	PT	B96 B4 B5	VE-1	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	10.75 9.40	6.25 4.79	10.01 9.25	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	0.50 0.70	0.73 0.75	0.56 0.69
5	PH	B96 B4 B5	VC-1	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	10.59 9.40	6.07 4.79	10.34 10.24	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	0.80 0.70	0.98 0.75	0.75 0.77
5	PH	B6 B7 B8	VC-2	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	17.79 10.19	17.79 10.16	16.21 18.23	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	1.43 0.76	2.76 0.88	1.52 0.64
5	PT	B6 B7 B8	VE-2	25.00 x 35.00 25.00 x 35.00 25.00 x 35.00	3/8 3/8 3/8	1/4 1/4 1/4	3/8 3/8 3/8	10 10	20 10	10 10	17.79 10.19	10.16	18.23 10.19	5.84 5.84	11.97 11.97	2.66 11.97	11.97 11.97	13.36 13.36	6.38 6.38	13.36 13.36	1.43 1.33	2.76 1.59	1.52 1.36

INDICES DE CORTANTE EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estribo a la izquierda Φ	Diámetro Estribo en el centro Φ	Diámetro Estribo a la derecha Φ	Separación n (Izq) (cms)	Separación n (Centro) (cms)	Separación n (Der) (cms)	V actuante (ton) (Izq)	V actuante (ton) (Centro)	V actuante (ton) (Der)	Vc (ton)	Vs (ton) (Izq)	Vs (ton) (Centro)	Vs (ton) (Der)	V resistente (ton) (Izq)	V resistente (ton) (Centro)	V resistente (ton) (Der)	Indice (Iza)	Indice (Centro)	Indice (Der)
5	PT	B159	VE-3	25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	11.40	9.49	8.60	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.85	1.49	0.64	
		B161		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.87	4.00	5.93	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.51	0.63	0.44	
		B192		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	11.21	4.64	7.47	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.84	0.73	0.56	
5	PT	B160	VE-4	25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	16.46	8.16	19.05	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	1.23	1.28	1.43	
		B162		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.51	3.64	6.23	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.49	0.57	0.47	
		B163		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.62	4.65	7.48	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.50	0.73	0.56	
1	PH	B159	VC-3	25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	11.40	9.49	8.60	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.85	1.49	0.64	
		B161		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.87	4.00	5.93	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.51	0.63	0.44	
		B192		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	11.21	4.64	7.47	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.84	0.73	0.56	
1	PH	B160	VC-4	25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	16.46	8.16	19.05	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	1.23	1.28	1.43	
		B162		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.51	3.64	6.23	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.49	0.57	0.47	
		B163		25.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	6.62	4.65	7.48	5.84	11.97	2.66	11.97	13.36	6.38	13.36	0.50	0.73	0.56	
6	PH	B76	VCD	40.00 x 35.00 1/4	3/8	3/8	20	10	10	1.90	31.47	11.95	9.35	2.66	11.97	11.97	9.01	15.99	15.99	0.21	1.97	0.69	
		B2		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	67.64	10.44	64.12	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	4.23	1.16	4.01	
		B158		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	63.22	1.85	57.86	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	3.95	0.21	3.62	
		B54		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	64.75	20.86	55.45	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	4.05	2.32	3.47	
		B67		40.00 x 35.00 3/8	3/8	3/8	10	10	10	28.18	18.92	3.66	9.35	11.97	11.97	11.97	15.99	15.99	1.76	1.18	0.23		
		B76		40.00 x 35.00 1/4	3/8	3/8	20	10	10	1.93	10.91	31.29	9.35	2.66	11.97	11.97	9.01	15.99	15.99	0.21	0.68	1.96	
1	PH	B157	VCC	40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	66.71	9.59	62.68	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	4.17	1.06	3.92	
		B63		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	66.18	6.51	67.95	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	4.14	0.72	4.25	
		B64		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	54.81	17.11	48.74	9.35	11.97	2.66	11.97	15.99	9.01	15.99	3.43	1.91	3.05	
		B65		40.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	22.36	12.20	2.47	9.35	11.97	11.97	11.97	15.99	15.99	1.40	0.76	0.15		
		B86		40.00 x 35.00 3/8	3/8	3/8	10	10	10	3.52	5.95	16.35	7.01	2.66	11.97	11.97	7.25	14.24	14.24	0.49	0.42	1.15	
5	PH	B82	VCA	30.00 x 35.00 1/4	3/8	3/8	20	10	10	36.67	7.42	33.91	7.01	11.97	2.66	11.97	14.24	7.25	14.24	2.58	1.02	2.38	
		B83		30.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	4.93	18.18	27.01	7.01	2.66	11.97	11.97	7.25	14.24	14.24	0.68	1.28	1.90	
5	PH	B197	VCB	30.00 x 35.00 1/4	3/8	3/8	20	10	10	28.72	23.15	8.33	7.01	11.97	2.66	11.97	14.24	7.25	14.24	2.02	3.19	0.59	
		B72		30.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	3.15	9.95	1.81	7.01	2.66	11.97	7.25	14.24	0.43	1.37	0.13			
		B73		30.00 x 35.00 1/4	1/4	3/8	20	20	10	42.60	33.85	14.91	7.01	11.97	2.66	11.97	14.24	7.25	14.24	2.99	4.67	1.05	
5	PH	B74	VCE	30.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	10	20	10	21.24	16.32	17.82	7.01	11.97	11.97	11.97	14.24	14.24	14.24	1.49	1.15	1.25	
		B75		30.00 x 35.00 3/8	3/8	3/8	10	10	10	37.63	15.12	32.33	7.01	11.97	2.66	11.97	14.24	7.25	14.24	2.75	2.04	2.50	
		B79		30.00 x 35.00 3/8	1/4	3/8	20	10	10	11.47	7.06	2.86	7.01	11.97	11.97	11.97	14.24	14.24	14.24	2.64	2.08	2.27	
5	PH	B69	VCE-1	30.00 x 35.00 3/8	3/8	3/8	10	10	10	11.47	7.06	2.86	7.01	11.97	11.97	11.97	14.24	14.24	0.81	0.50	0.20		
		B70		30.00 x 35.00 3/8	3/8	3/8	10	10	10	11.47	7.06	2.86	7.01	11.97	11.97	11.97	14.24	14.24					

ANEXO 9. Índices de sobreesfuerzo por Torsión en vigas modelo existente

INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estrido a la izquierda Φ	Diámetro Estrido a la derecha Φ	Número de ramas de estríos	As (Izq) (cms ²)	As (der) (cms ²)	T actuante (t-m)	T resistente (t-m) (Izq)	T resistente (t-m) (der)	Indice (Izq)	Indice (Der)	S (Izq)	S (Der)	Aoh	Ao	Ph	A estrido a la izquierda	A estrido a la derecha
4	PT	B71	VE-B	30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	12.83	0.40	0.91	31.88	14.17	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
		B72		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.52	0.91	0.91	0.58	0.58	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
4	PT	B73	VE-E	30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	4.04	0.40	0.91	10.05	4.47	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
		B74		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	42.60	0.91	0.91	47.06	47.06	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
4	PT	B75	VE-D	30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	54.04	0.91	0.91	59.69	59.69	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B76		30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	3.48	0.40	0.91	8.64	3.84	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
4	PT	B2	VE-D	30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	2.09	0.91	0.91	2.31	2.31	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B3		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	13.68	0.91	0.91	15.11	15.11	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
4	PT	B82	VE-A	30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	5.53	0.40	0.91	13.75	6.11	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
		B83		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.41	0.91	0.91	1.56	1.56	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
6	PT	B157	VE-C	30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	3.61	0.40	0.91	8.98	3.99	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
		B63		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.91	0.91	0.91	2.11	2.11	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B54		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.29	0.91	0.91	1.42	1.42	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B65		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.88	0.91	0.91	0.97	0.97	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B86		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	4.94	0.91	0.91	5.46	5.46	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
4	0.00	B1	VS-D	40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.59	1.06	1.06	0.56	0.56	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B2		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	2.09	1.06	1.06	1.97	1.97	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B3		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	13.68	1.06	1.06	12.90	12.90	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
3	0.00	B53	VS-D1	40.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	12.73	0.47	1.06	27.01	12.00	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.32	0.71
		B54		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.29	1.06	1.06	1.21	1.21	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B55		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.97	1.06	1.06	0.91	0.91	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
5	0.00	B63	VS-C	40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.91	1.06	1.06	1.80	1.80	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B64		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.89	1.06	1.06	1.78	1.78	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B65		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.88	1.06	1.06	0.83	0.83	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B66		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.96	1.06	1.06	0.91	0.91	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
2	PT	B53	VE-D1	40.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	12.73	0.47	1.06	27.01	12.00	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.32	0.71
		B54		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.29	1.06	1.06	1.21	1.21	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
		B67		40.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	6.47	1.06	1.06	6.10	6.10	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71
2	PT	B79	VE-E1	30.00 x 35.00	1/4	3/8	4	1.27	2.85	63.06	0.40	0.91	156.74	69.66	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71
		B69		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	4.78	0.91	0.91	5.28	5.28	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
		B70		30.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	5.79	0.91	0.91	6.40	6.40	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71
4	0.00	B4	VS-1	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.54	0.81	0.81	0.67	0.67	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B5		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.00	0.81	0.81	1.24	1.24	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
4	0.00	B6	VS-2	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	4.09	0.81	0.81	5.08	5.08	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B7		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.03	0.81	0.81	1.27	1.27	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
4	0.00	B8	VS-3	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.79	0.81	0.81	2.22	2.22	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B192		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.13	0.81	0.81	1.40	1.40	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
4	0.00	B160	VS-4	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	3.81	0.81	0.81	4.72	4.72	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B162		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.55	0.81	0.81	0.69	0.69	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B163		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.54	0.81	0.81	0.67	0.67	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
5	PT	B96	VE-1	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.88	0.81	0.81	1.09	1.09	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B4		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.54	0.81	0.81	1.24	1.24	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
5	PH	B5	VC-1	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.00	0.81	0.81	1.27	1.27	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B4		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	0.88	0.81	0.81	1.09	1.09	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
5	PH	B6	VC-2	25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	4.09	0.81	0.81	5.08	5.08	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
		B7		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.03	0.81	0.81	1.27	1.27	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71
5	PH	B8		25.00 x 35.00	3/8	3/8	4	2.85	2.85	1.79	0.81	0.81	2.22	2.22	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71

INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estribo a la izquierda Φ	Diámetro Estribo a la derecha Φ	Número de ramas de estribos	As (Izq) (cms ²)	As (der) (cms ²)	T actuante (t-m)	T resistente (t-m) (Izq)	T resistente (t-m) (der)	Indice (Izq)	Indice (Der)	S (Izq)	S (Der)	Aoh	Ao	Ph	A estribo a la izquierda	A estribo a la derecha
5	PT	B6 B7 B8	VE-2	25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	4.09	0.81	0.81	5.08	5.08	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.03	0.81	0.81	1.27	1.27	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.79	0.81	0.81	2.22	2.22	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
5	PT	B159 B161 B192	VE-3	25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.13	0.81	0.81	1.40	1.40	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.65	0.81	0.81	0.80	0.80	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.06	0.81	0.81	1.32	1.32	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
5	PT	B160 B162 B163	VE-4	25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	3.81	0.81	0.81	4.72	4.72	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.55	0.81	0.81	0.69	0.69	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.54	0.81	0.81	0.67	0.67	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
1	PH	B159 B161 B192	VC-3	25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.13	0.81	0.81	1.40	1.40	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.65	0.81	0.81	0.80	0.80	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.06	0.81	0.81	1.32	1.32	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
1	PH	B160 B162 B163	VC-4	25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	3.81	0.81	0.81	4.72	4.72	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.55	0.81	0.81	0.69	0.69	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
				25.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.54	0.81	0.81	0.67	0.67	18.00	18.00	704.00	598.40	108.00	0.71	0.71			
6	PH	B76 B2 B158 B54 B67	VCD	40.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	3.48	0.47	1.06	7.37	3.28	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.32	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	2.09	1.06	1.06	1.97	1.97	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.92	1.06	1.06	0.87	0.87	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.29	1.06	1.06	1.21	1.21	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	6.47	1.06	1.06	6.10	6.10	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
1	PH	B157 B63 B64 B65 B66	VCC	40.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	3.61	0.47	1.06	7.66	3.41	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.32	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.91	1.06	1.06	1.80	1.80	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.89	1.06	1.06	1.78	1.78	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.88	1.06	1.06	0.83	0.83	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
				40.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	4.94	1.06	1.06	4.66	4.66	23.00	23.00	1,184.00	1,006.40	138.00	0.71	0.71			
5	PH	B82 B83	VCA	30.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	5.53	0.40	0.91	13.75	6.11	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	1.41	0.91	0.91	1.56	1.56	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			
5	PH	B197 B72	VCB	30.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	15.31	0.40	0.91	38.06	16.92	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	0.52	0.91	0.91	0.58	0.58	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			
5	PH	B73 B74 B75	VCE	30.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	4.04	0.40	0.91	10.05	4.47	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	42.60	0.91	0.91	47.06	47.06	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	54.04	0.91	0.91	59.69	59.69	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			
5	PH	B79 B69 B70	VCE-1	30.00 x 35.00 1/4 3/8 4	1.27	2.85	63.06	0.40	0.91	156.74	69.66	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.32	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	4.78	0.91	0.91	5.28	5.28	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			
				30.00 x 35.00 3/8 3/8 4	2.85	2.85	5.79	0.91	0.91	6.40	6.40	19.67	19.67	864.00	734.40	118.00	0.71	0.71			

**ANEXO 10. Índices de sobreesfuerzo por Flexo compresión de columnas
modelo con reforzamiento**

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Acero colocado (cm ²)	Refuerzo = % de la sección (Entre 1% y 4%)	Acero existente	Acero faltante	Cant. Varillas totales requerida s	Pu actuante (Ton)	Momento actuante en X (Ton.m)	Momento actuante en Y (Ton.m)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balancead a Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)
1E	Sótano	50 x 50	60.00	2.4%	11.88	48.12	16#7	94.45	14.86	26.20	389.35	52.50	140.77	140.77	43.13	43.13	486.68
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	82.92	2.51	2.51	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	66.51	2.01	2.43	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	49.88	1.85	2.75	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	33.15	1.86	2.23	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	16.22	1.72	6.41	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
2E	Sótano	50 x 50	42.00	1.7%	11.88	30.12	12#7	90.35	13.90	19.31	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	72.52	2.19	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53	
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	58.17	1.76	2.12	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	43.73	1.32	2.54	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	29.29	1.01	1.94	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	14.62	1.00	6.46	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
3E	Sótano	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	106.90	3.23	3.23	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	88.83	2.69	2.69	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	71.28	2.16	2.19	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	53.39	1.61	2.74	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	35.44	1.07	2.05	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	17.35	0.67	7.00	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
4E	Sótano	50 x 50	37.00	1.5%	11.88	25.12	12#7	83.07	25.85	2.51	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	30.00	1.2%	11.88	18.12	8#7	65.21	19.44	6.92	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	52.37	1.58	2.41	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	39.45	1.19	2.76	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	26.43	0.80	2.38	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	13.22	0.88	5.98	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
3B	Sótano	50 x 50	30.00	1.2%	11.88	18.12	8#7	97.11	20.64	5.04	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 1	50 x 50	30.00	1.2%	11.88	18.12	8#7	77.82	20.42	5.53	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	62.53	1.89	1.89	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	46.91	1.42	1.97	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	31.20	0.94	1.56	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	15.23	0.98	4.55	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
4B	Sótano	50 x 50	37.00	1.5%	11.88	25.12	12#7	61.94	24.43	3.56	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	37.00	1.5%	11.88	25.12	12#7	47.61	20.13	4.12	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	38.45	1.16	1.63	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	29.17	1.02	1.92	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	19.67	1.00	1.65	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	9.82	1.19	3.72	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
1A	Sótano	50 x 50	37.00	1.5%	11.88	25.12	12#7	84.35	12.88	18.45	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	80.92	2.45	2.45	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	64.76	1.96	3.22	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	48.54	1.55	2.68	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	32.29	1.58	2.22	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	15.80	1.53	6.84	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
1D	Sótano	50 x 50	72.00	2.9%	31.68	40.32	20#7	159.72	10.51	32.32	424.21	52.50	141.88	141.88	48.81	48.81	530.26
	Piso 1	50 x 50	46.00	1.8%	31.68	14.32	12#7	139.12	9.25	25.79	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 2	50 x 50	28.00	1.1%	23.76	4.24	8#7	108.78	3.29	22.61	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	28.00	1.1%	15.84	12.16	8#7	81.46	2.88	2.46	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	28.00	1.1%	11.88	16.12	8#7	54.16	3.05	1.64	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	28.00	1.1%	11.88	16.12	8#7	27.04	2.44	1.37	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
2D	Sótano	50 x 50	37.00	1.5%	40.04	-3.04	12#7	176.34	6.11	24.14	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	40.04	-15.04	8#7	144.92	4.38	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53	
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	22.88	2.12	8#7	115.81	3.50	3.50	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	15.84	9.16	8#7	86.89	2.63	2.63	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	15.84	9.16	8#7	58.07	1.76	1.76	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	15.84	9.16	8#7	29.45	1.27	3.38	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Aceros colocado (cm ²)	Refuerzo = % de la sección (Entre 1% y 4%)	Aceros existente	Aceros faltante	Cant. Varillas totales requerida s	Pu actuante (Ton)	Momento actuante en X (Ton.m)	Momento actuante en Y (Ton.m)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balancead a Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)
3D	Sótano	50 x 50	25.00	1.0%	62.08	-37.08	8#7	180.84	5.47	5.47	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	62.08	-37.08	8#7	149.99	4.54	4.54	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	46.56	-21.56	8#7	120.08	3.63	3.63	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	38.80	-13.80	8#7	90.03	2.72	2.72	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	19.80	5.20	8#7	60.08	2.00	1.82	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
4D	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	19.80	5.20	8#7	30.36	1.62	1.45	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Sótano	50 x 50	28.00	1.1%	23.76	4.24	8#7	144.52	20.87	4.54	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 1	50 x 50	28.00	1.1%	23.76	4.24	8#7	113.98	18.81	6.77	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	15.84	9.16	8#7	90.90	2.75	2.75	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	68.01	2.06	2.06	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
1C	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	45.14	1.37	1.37	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	22.44	1.55	0.71	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Sótano	50 x 50	42.00	1.7%	28.50	13.50	12#7	148.31	9.74	24.35	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	30.00	1.2%	28.50	1.50	8#7	137.28	4.15	4.15	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	30.00	1.2%	22.80	7.20	8#7	109.80	4.17	22.82	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
2C	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	19.32	5.68	8#7	82.57	2.75	2.50	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	55.25	2.98	1.67	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	28.24	2.54	0.85	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Sótano	50 x 50	54.00	2.2%	38.80	15.20	16#7	177.00	13.13	23.16	389.35	52.50	140.77	140.77	43.13	43.13	486.68
	Piso 1	50 x 50	30.00	1.2%	38.80	-8.80	8#7	138.00	24.87	4.86	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
3C	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	22.80	2.20	8#7	128.05	3.87	3.87	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	19.32	5.68	8#7	95.43	3.64	2.89	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	63.00	3.57	1.91	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	30.77	3.62	3.72	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Sótano	50 x 50	38.00	1.5%	45.60	-7.60	12#7	183.12	5.54	5.54	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
4C	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	45.60	-20.60	8#7	117.00	24.81	7.12	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	34.20	-9.20	8#7	119.34	3.61	3.61	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	23.76	1.24	8#7	89.31	3.03	2.70	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	19.80	5.20	8#7	59.53	3.54	1.80	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	19.80	5.20	8#7	30.16	2.45	4.06	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
2A	Sótano	50 x 50	30.00	1.2%	11.88	18.12	8#7	128.67	22.19	4.36	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 1	50 x 50	28.00	1.1%	11.88	16.12	8#7	101.60	19.06	6.28	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	81.17	2.45	2.45	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	60.99	1.84	1.84	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	40.90	1.26	1.73	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	11.88	13.12	8#7	21.00	2.58	2.78	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
2A	Sótano	50 x 50	40.00	1.6%	17.58	22.42	12#7	99.24	11.43	21.76	354.48	52.50	139.66	139.66	37.54	37.54	443.11
	Piso 1	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	57.77	1.75	3.24	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 2	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	46.53	2.06	1.97	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 3	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	35.13	1.73	2.49	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 4	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	23.65	1.79	1.85	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53
	Piso 5	50 x 50	25.00	1.0%	17.58	7.42	8#7	11.93	1.75	5.87	319.62	52.50	138.55	138.55	32.21	32.21	399.53

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Po máx (-) (ton)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balanceada Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)	Po mín (-) (ton)	α (grados)	Carga balanceada Pb (Ton)	Po	Indice de sobreesfuerz o por flexocompres ión
1E	-234.06	315.37	42.53	114.02	34.94	34.94	394.21	-189.59	60.44	114.02	-189.59	0.90	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	50.40	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	56.07	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	50.17	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	74.98	112.23	-94.79	0.60	
2E	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	54.25	113.12	-142.19	0.90	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	50.30	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	62.54	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	62.50	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	81.20	112.23	-94.79	0.60	
3E	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.10	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.10	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.40	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	59.56	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	62.44	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	84.53	112.23	-94.79	0.60	
4E	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	5.55	113.12	-142.19	0.90	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	19.59	112.23	-94.79	1.00	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	56.75	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	66.68	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	71.42	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	81.63	112.23	-94.79	0.50	
3B	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	13.72	112.23	-94.79	0.80	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	15.15	112.23	-94.79	0.90	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	54.22	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	58.93	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	77.85	112.23	-94.79	0.50	
4B	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	8.29	113.12	-142.19	0.90	
	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	11.57	113.12	-142.19	0.80	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	54.56	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	62.02	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	58.78	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	72.26	112.23	-94.79	0.50	
1A	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	55.08	113.12	-142.19	0.80	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	58.67	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	59.96	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	54.56	112.23	-94.79	0.40	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	77.39	112.23	-94.79	0.60	
1D	-292.57	343.61	42.53	114.92	39.54	39.54	429.51	-236.98	71.99	114.92	429.51	1.00	
	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	70.27	113.12	358.92	1.00	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	81.72	112.23	-94.79	0.80	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	40.50	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	28.27	112.23	-94.79	0.30	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	29.31	112.23	-94.79	0.40	
2D	-175.54	287.13	42.53	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	75.80	113.12	358.92	1.00	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.10	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.10	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20	
	-117.03	258.89	42.53	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	69.41	112.23	-94.79	0.40	

INDICES DE FLEXOCOMPRESIÓN POR CARGA FLEXIÓN Y CARGA AXIAL

Columnas	Po máx (-) (ton)	Pu máxima resistente (Ton)	Pu mínima resistente (Ton)	Carga balanceada Pbx (ton)	Carga balanceada Pby (ton)	Momento balanceado en X (Ton.m)	Momento balanceado en Y (Ton.m)	Po máx (+) (ton)	Po mín (-) (ton)	α (grados)	Carga balanceada Pb (Ton)	Po	Indice de sobreesfuerzo por flexocompresión
3D	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.50
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	42.30	112.23	-94.79	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	41.83	112.23	-94.79	0.40
4D	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	12.27	112.23	323.62	0.90
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	19.79	112.23	323.62	0.70
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	24.61	112.23	-94.79	0.40
1C	-175.54	287.13	42.53	113.12	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	68.20	113.12	358.92	1.00
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	79.64	112.23	-94.79	0.80
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	42.27	112.23	-94.79	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	29.27	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	18.50	112.23	-94.79	0.40
2C	-234.06	315.37	42.53	114.02	114.02	34.94	34.94	394.21	-189.59	60.45	114.02	394.21	0.90
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	11.06	112.23	323.62	1.00
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	38.45	112.23	-94.79	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	28.15	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.78	112.23	-94.79	0.40
3C	-175.54	287.13	42.53	113.12	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	45.00	113.12	358.92	0.40
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	16.01	112.23	323.62	1.00
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	323.62	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	41.70	112.23	-94.79	0.10
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	26.95	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	58.89	112.23	-94.79	0.40
4C	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	11.12	112.23	323.62	0.90
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	18.24	112.23	-94.79	0.70
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.00	112.23	-94.79	0.20
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	53.93	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	47.14	112.23	-94.79	0.50
2A	-175.54	287.13	42.53	113.12	113.12	30.41	30.41	358.92	-142.19	62.29	113.12	-142.19	0.80
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	61.63	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	43.72	112.23	-94.79	0.30
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	55.21	112.23	-94.79	0.40
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	45.94	112.23	-94.79	0.40
	-117.03	258.89	42.53	112.23	112.23	26.09	26.09	323.62	-94.79	73.40	112.23	-94.79	0.60

Indice de sobrerresistencia máximo: 1.00

ANEXO 11. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en columnas modelo con reforzamiento

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Diámetro Estribo Φ	Número Ramas X	Número Ramas Y	Separaci ón Estribos (S) (cms)	Nu actuante (Ton)	CORTANTE RESISTENTE EN X			CORTANTE RESISTENTE EN Y		
								V_{cx} (Ton)	V_{sx} (Ton)	V_{rx} (Ton)	V_{cy} (Ton)	V_{sy} (Ton)	V_{ry} (Ton)
1E	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	94.45	23.99	43.54	41.03	23.99	43.54	41.03
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	82.92	23.37	43.54	40.65	23.37	43.54	40.65
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	66.51	22.48	43.54	40.11	22.48	43.54	40.11
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	49.88	21.58	43.54	39.57	21.58	43.54	39.57
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	33.15	20.68	43.54	39.02	20.68	43.54	39.02
2E	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	90.35	23.77	43.54	40.89	23.77	43.54	40.89
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	72.52	22.81	43.54	40.31	22.81	43.54	40.31
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	58.17	22.03	43.54	39.84	22.03	43.54	39.84
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	43.73	21.25	43.54	39.36	21.25	43.54	39.36
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	29.29	20.47	43.54	38.89	20.47	43.54	38.89
3E	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	106.90	24.66	43.54	41.44	24.66	43.54	41.44
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	88.83	23.69	43.54	40.84	23.69	43.54	40.84
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	71.28	22.74	43.54	40.27	22.74	43.54	40.27
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	53.39	21.77	43.54	39.68	21.77	43.54	39.68
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	35.44	20.80	43.54	39.09	20.80	43.54	39.09
4E	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	83.07	23.38	43.54	40.65	23.38	43.54	40.65
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	65.21	22.41	43.54	40.07	22.41	43.54	40.07
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	52.37	21.72	43.54	39.65	21.72	43.54	39.65
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	39.45	21.02	43.54	39.22	21.02	43.54	39.22
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	26.43	20.32	43.54	38.80	20.32	43.54	38.80
3B	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	13.22	19.61	43.54	38.36	19.61	43.54	38.36
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	97.11	24.13	43.54	41.11	24.13	43.54	41.11
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	77.82	23.09	43.54	40.48	23.09	43.54	40.48
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	62.53	22.27	43.54	39.98	22.27	43.54	39.98
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	46.91	21.42	43.54	39.47	21.42	43.54	39.47
4B	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	61.94	22.23	43.54	39.96	22.23	43.54	39.96
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	47.61	21.46	43.54	39.49	21.46	43.54	39.49
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	38.45	20.97	43.54	39.19	20.97	43.54	39.19
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	29.17	20.47	43.54	38.89	20.47	43.54	38.89
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	19.67	19.95	43.54	38.57	19.95	43.54	38.57
1A	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	84.35	23.44	43.54	40.70	23.44	43.54	40.70
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	80.92	23.26	43.54	40.58	23.26	43.54	40.58
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	64.76	22.39	43.54	40.05	22.39	43.54	40.05
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	48.54	21.51	43.54	39.52	21.51	43.54	39.52
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	32.29	20.63	43.54	38.99	20.63	43.54	38.99
1D	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	15.80	19.74	43.54	38.45	19.74	43.54	38.45
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	159.72	27.51	43.54	43.17	27.51	43.54	43.17
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	139.12	26.40	43.54	42.49	26.40	43.54	42.49
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	108.78	24.76	43.54	41.50	24.76	43.54	41.50
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	54.16	21.82	43.54	39.71	21.82	43.54	39.71
2D	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	27.04	20.35	43.54	38.82	20.35	43.54	38.82
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	176.34	28.41	43.54	43.71	28.41	43.54	43.71
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	144.92	26.71	43.54	42.68	26.71	43.54	42.68
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	115.81	25.14	43.54	41.73	25.14	43.54	41.73
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	58.07	22.03	43.54	39.83	22.03	43.54	39.83
3D	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	29.45	20.48	43.54	38.90	20.48	43.54	38.90
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	180.84	28.65	43.54	43.86	28.65	43.54	43.86
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	149.99	26.99	43.54	42.85	26.99	43.54	42.85
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	120.08	25.37	43.54	41.87	25.37	43.54	41.87
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	60.08	22.13	43.54	39.90	22.13	43.54	39.90
4D	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	30.36	20.53	43.54	38.93	20.53	43.54	38.93
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	144.52	26.69	43.54	42.67	26.69	43.54	42.67
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	113.98	25.04	43.54	41.67	25.04	43.54	41.67
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	90.90	23.80	43.54	40.91	23.80	43.54	40.91
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	45.14	21.33	43.54	39.41	21.33	43.54	39.41
1C	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	22.44	20.10	43.54	38.67	20.10	43.54	38.67
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	148.31	26.90	43.54	42.79	26.90	43.54	42.79
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	137.28	26.30	43.54	42.43	26.30	43.54	42.43
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	109.80	24.82	43.54	41.53	24.82	43.54	41.53
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	82.57	23.35	43.54	40.64	23.35	43.54	40.64
	Piso 5	50 x 50	3/8	3	2	10.00	55.25	21.87	43.54	39.74	21.87	43.54	39.74

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	Nivel	Sección (cm x cm)	Diámetro Estribo Φ	Número Ramas X	Número Ramas Y	Separaci ón Estribos (S) (cms)	Nu actuante (Ton)	CORTANTE RESISTENTE EN X			CORTANTE RESISTENTE EN Y		
								V_{ex} (Ton)	V_{sx} (Ton)	V_{rx} (Ton)	V_{cy} (Ton)	V_{sy} (Ton)	V_{ry} (Ton)
2C	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	177.00	28.45	43.54	43.73	28.45	43.54	43.73
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	138.00	26.34	43.54	42.45	26.34	43.54	42.45
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	128.05	25.80	43.54	42.13	25.80	43.54	42.13
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	95.43	24.04	43.54	41.06	24.04	43.54	41.06
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	63.00	22.29	43.54	40.00	22.29	43.54	40.00
	Piso 5	50 x 50	3/8	3	2	10.00	30.77	20.55	43.54	38.94	20.55	43.54	38.94
3C	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	183.12	28.78	43.54	43.93	28.78	43.54	43.93
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	117.00	25.21	43.54	41.77	25.21	43.54	41.77
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	119.34	25.33	43.54	41.84	25.33	43.54	41.84
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	89.31	23.71	43.54	40.86	23.71	43.54	40.86
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	59.53	22.10	43.54	39.88	22.10	43.54	39.88
	Piso 5	50 x 50	3/8	3	3	10.00	30.16	20.52	43.54	38.92	20.52	43.54	38.92
4C	Sótano	50 x 50	3/8	3	2	10.00	128.67	25.84	43.54	42.15	25.84	43.54	42.15
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	2	10.00	101.60	24.38	43.54	41.26	24.38	43.54	41.26
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	2	10.00	81.17	23.27	43.54	40.59	23.27	43.54	40.59
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	2	10.00	60.99	22.18	43.54	39.93	22.18	43.54	39.93
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	2	10.00	40.90	21.10	43.54	39.27	21.10	43.54	39.27
	Piso 5	50 x 50	3/8	3	2	10.00	21.00	20.03	43.54	38.62	20.03	43.54	38.62
2A	Sótano	50 x 50	3/8	3	3	10.00	99.24	24.25	43.54	41.18	24.25	43.54	41.18
	Piso 1	50 x 50	3/8	3	3	10.00	57.77	22.01	43.54	39.82	22.01	43.54	39.82
	Piso 2	50 x 50	3/8	3	3	10.00	46.53	21.40	43.54	39.46	21.40	43.54	39.46
	Piso 3	50 x 50	3/8	3	3	10.00	35.13	20.79	43.54	39.08	20.79	43.54	39.08
	Piso 4	50 x 50	3/8	3	3	10.00	23.65	20.17	43.54	38.71	20.17	43.54	38.71
	Piso 5	50 x 50	3/8	3	3	10.00	11.93	19.54	43.54	38.32	19.54	43.54	38.32

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	CORTANTE ACTUANTE PLASTICO						CORTANTE ACTUANTE ELASTICO (Ton)		INDICES DE SOBREESFUERZO	
	Mx (+) (t-m)	Mx (-) (t-m)	Cortante X (Ton)	My (+) (t-m)	My (-) (t-m)	Cortante Y (Ton)	Direcció n X	Direcció n Y	X	Y
1E	15.20	-18.00	-1.19	22.20	-24.10	-0.81	17.50	11.30	0.43	0.28
	10.70	-14.70	-1.70	10.50	-13.40	-1.23	15.80	13.70	0.39	0.34
	7.90	-10.80	-1.23	6.60	-10.40	-1.62	13.70	13.00	0.34	0.32
	4.60	-7.60	-1.28	4.60	-8.60	-1.70	12.10	11.00	0.31	0.28
	2.00	-4.90	-1.23	2.20	-5.70	-1.49	8.80	8.70	0.23	0.22
	-0.40	-2.10	-1.06	-1.80	-4.80	-2.81	9.10	5.30	0.24	0.14
2E	15.80	-17.20	-0.60	16.50	-18.50	-0.85	12.30	10.10	0.30	0.25
	12.30	-12.40	-0.04	5.50	-8.70	-1.36	9.80	12.30	0.24	0.31
	10.00	-8.40	0.68	2.70	-6.00	-1.40	8.30	12.30	0.21	0.31
	6.60	-5.30	0.55	1.30	-5.10	-1.62	7.80	10.00	0.20	0.25
	4.10	-2.60	0.64	0.00	-3.10	-1.32	5.50	7.80	0.14	0.20
	1.50	0.10	0.68	-2.10	-4.50	-2.81	7.20	4.30	0.19	0.11
3E	15.50	-15.40	0.04	10.80	-12.20	-0.60	7.50	8.60	0.18	0.21
	14.80	-12.80	0.85	5.40	-9.60	-1.79	10.90	16.10	0.27	0.39
	9.70	-9.70	0.00	2.00	-5.30	-1.40	7.40	12.30	0.18	0.31
	7.30	-6.50	0.34	1.00	-5.10	-1.74	7.50	10.70	0.19	0.27
	4.20	-3.50	0.30	-0.20	-3.10	-1.40	5.10	7.80	0.13	0.20
	1.50	-0.40	0.47	-2.40	-4.80	-3.06	7.60	4.20	0.20	0.11
4E	19.50	-21.50	-0.85	8.70	-10.10	-0.60	6.30	16.80	0.15	0.41
	17.20	-18.20	-0.43	6.80	-10.50	-1.57	11.40	15.90	0.28	0.40
	10.00	-8.60	0.60	4.90	-8.70	-1.62	10.80	12.70	0.27	0.32
	7.50	-6.60	0.38	2.80	-7.00	-1.79	9.60	11.00	0.24	0.28
	4.40	-3.20	0.51	1.20	-4.90	-1.57	7.20	8.10	0.19	0.21
	1.70	-0.30	0.60	-1.80	-4.40	-2.64	7.90	4.40	0.21	0.11
3B	17.60	-15.60	0.85	13.10	-12.30	0.34	9.00	13.20	0.22	0.32
	17.00	-12.00	2.13	10.10	-7.80	0.98	10.70	15.70	0.26	0.39
	8.90	-9.10	-0.09	6.60	-4.40	0.94	8.80	11.60	0.22	0.29
	7.20	-5.60	0.68	5.50	-2.70	1.19	8.00	10.40	0.20	0.26
	4.20	-2.90	0.55	3.50	-1.00	1.06	5.80	7.70	0.15	0.20
	1.70	-0.10	0.68	3.50	1.70	2.21	6.00	4.20	0.16	0.11
4B	17.30	-20.40	-1.32	10.40	-9.50	0.38	6.60	15.80	0.17	0.40
	16.30	-16.90	-0.26	11.40	-9.30	0.89	12.70	15.20	0.32	0.38
	9.30	-7.50	0.77	9.80	-7.60	0.94	12.20	11.80	0.31	0.30
	7.30	-6.00	0.55	7.60	-4.90	1.15	10.30	10.40	0.26	0.27
	4.30	-2.80	0.64	5.10	-2.50	1.11	7.50	7.70	0.19	0.20
	1.90	0.00	0.81	3.40	0.90	1.83	6.00	4.60	0.16	0.12
1A	15.80	-17.20	-0.60	17.00	-16.40	0.26	6.50	10.30	0.16	0.25
	9.70	-12.00	-0.98	2.60	-3.20	-0.26	6.40	10.60	0.16	0.26
	7.80	-10.70	-1.23	13.80	-8.70	2.17	16.30	12.80	0.41	0.32
	4.20	-6.70	-1.06	7.70	-4.30	1.45	11.60	10.00	0.29	0.25
	2.00	-4.50	-1.06	5.90	-2.40	1.49	8.80	8.00	0.23	0.21
	-0.30	-1.90	-0.94	4.60	1.30	2.51	9.40	5.00	0.24	0.13
1D	12.30	-16.80	-1.91	27.10	-28.20	-0.47	24.00	11.40	0.56	0.26
	8.70	-15.00	-2.68	21.60	-22.00	-0.17	25.10	14.00	0.59	0.33
	6.50	-10.70	-1.79	15.60	-16.60	-0.43	21.00	12.90	0.51	0.31
	3.40	-8.00	-1.96	12.80	-13.90	-0.47	18.00	11.20	0.44	0.28
	1.00	-5.70	-2.00	8.20	-9.50	-0.55	13.20	9.30	0.33	0.23
	-1.10	-2.80	-1.66	3.90	-5.70	-0.77	9.00	5.70	0.23	0.15
2D	13.50	-15.10	-0.68	19.40	-20.10	-0.30	14.90	8.70	0.34	0.20
	10.80	-12.00	-0.51	12.10	-12.60	-0.21	14.40	11.00	0.34	0.26
	7.60	-9.00	-0.60	8.10	-9.30	-0.51	12.10	10.80	0.29	0.26
	4.80	-6.00	-0.51	6.30	-7.60	-0.55	10.60	8.90	0.26	0.22
	2.40	-3.60	-0.51	3.70	-4.80	-0.47	7.50	6.80	0.19	0.17
	0.00	-1.30	-0.55	0.40	-3.50	-1.32	6.90	4.30	0.18	0.11
3D	13.70	-13.10	0.26	12.50	-12.70	-0.09	8.30	7.90	0.19	0.18
	15.10	-10.60	1.91	11.70	-12.10	-0.17	14.20	16.50	0.33	0.39
	9.70	-8.20	0.64	6.70	-7.50	-0.34	10.00	12.40	0.24	0.30
	7.90	-5.00	1.23	5.80	-6.80	-0.43	9.20	11.10	0.23	0.27
	5.20	-2.30	1.23	3.30	-4.40	-0.47	6.70	8.70	0.17	0.22
	2.30	0.30	1.11	1.00	-2.60	-0.68	5.00	4.70	0.13	0.12
4D	16.40	-19.40	-1.28	10.60	-10.60	0.00	6.90	15.40	0.16	0.36
	15.50	-16.60	-0.47	12.80	-13.30	-0.21	15.30	14.50	0.37	0.35
	9.80	-7.30	1.06	12.10	-13.20	-0.47	15.90	12.30	0.39	0.30
	7.40	-5.60	0.77	9.10	-10.30	-0.51	13.30	10.60	0.33	0.26
	4.70	-2.50	0.94	6.00	-7.50	-0.64	10.30	8.00	0.26	0.20
	2.30	0.20	1.06	3.10	-4.30	-0.51	6.50	5.00	0.17	0.13
1C	12.60	-15.60	-1.28	22.30	-21.60	0.30	15.30	9.60	0.36	0.22
	9.40	-13.40	-1.70	16.00	-13.80	0.94	20.70	12.90	0.49	0.30
	5.90	-10.70	-2.04	17.60	-17.60	0.00	21.60	12.80	0.52	0.31
	3.30	-7.70	-1.87	13.50	-12.60	0.38	17.60	10.90	0.43	0.27
	0.90	-5.60	-2.00	9.30	-8.50	0.34	13.00	9.20	0.33	0.23
	-1.10	-2.90	-1.70	5.30	-4.10	0.51	8.40	5.80	0.22	0.15

INDICES DE SOBREESFUERZO POR CORTANTE EN COLUMNAS

Columnas	CORTANTE ACTUANTE PLASTICO						CORTANTE ACTUANTE ELASTICO (Ton)		INDICES DE SOBREESFUERZO	
	Mx (+) (t-m)	Mx (-) (t-m)	Cortante X (Ton)	My (+) (t-m)	My (-) (t-m)	Cortante Y (Ton)	Direcció n X	Direcció n Y	X	Y
2C	13.10	-19.40	-2.68	19.50	-20.00	-0.21	14.80	15.60	0.34	0.36
	12.20	-20.70	-3.62	12.90	-12.10	0.34	14.70	20.50	0.35	0.48
	10.70	-15.50	-2.04	9.20	-8.20	0.43	12.10	18.80	0.29	0.45
	7.20	-13.10	-2.51	7.60	-6.30	0.55	10.60	17.00	0.26	0.41
	4.00	-9.60	-2.38	4.70	-3.90	0.34	7.30	13.60	0.18	0.34
	1.20	-6.60	-2.30	3.70	-0.30	1.45	7.20	10.50	0.18	0.27
3C	17.30	-14.60	1.15	14.70	-14.00	0.30	11.60	13.80	0.26	0.31
	20.70	-13.40	3.11	14.30	-12.00	0.98	15.70	21.30	0.38	0.51
	15.90	-12.30	1.53	10.50	-8.30	0.94	13.30	19.50	0.32	0.47
	13.20	-8.40	2.04	8.80	-6.10	1.15	11.70	17.20	0.29	0.42
	9.90	-4.70	2.21	6.00	-3.60	1.02	8.50	14.00	0.21	0.35
	5.90	-2.00	1.66	4.70	-0.10	1.96	7.80	8.70	0.20	0.22
4C	15.90	-19.10	-1.36	11.70	-10.80	0.38	8.40	15.00	0.20	0.36
	15.10	-16.10	-0.43	15.90	-13.80	0.89	18.60	14.10	0.45	0.34
	9.30	-6.90	1.02	15.70	-13.30	1.02	18.90	11.70	0.47	0.29
	7.30	-5.40	0.81	12.50	-9.80	1.15	15.80	10.40	0.40	0.26
	4.50	-2.50	0.85	9.00	-6.20	1.19	11.80	7.70	0.30	0.20
	2.70	0.50	1.36	6.00	-2.20	1.62	8.70	5.90	0.23	0.15
2A	16.10	-16.90	-0.34	18.90	-16.60	0.98	13.50	9.90	0.33	0.24
	11.50	-11.20	0.13	10.30	-5.30	2.13	11.00	11.70	0.28	0.29
	10.50	-7.20	1.40	5.30	-2.90	1.02	7.90	12.70	0.20	0.32
	6.80	-4.40	1.02	5.10	-1.40	1.57	7.80	10.10	0.20	0.26
	4.60	-1.80	1.19	3.00	-0.10	1.23	5.50	8.20	0.14	0.21
	2.00	0.70	1.15	4.20	1.90	2.60	6.80	4.80	0.18	0.13
	Indice de sobrerresistencia máximo								0.59	

ANEXO 12. Índices de sobreesfuerzo por Flexión en vigas modelo con reforzamiento

INDICES DE FLEXIÓN EN VIGAS

Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	As (cms2) (Izq)	As (cms2) (Centro)	As (cms2) (Der)	M actuante (t-m) (Izq)	M actuante (t-m) (Centro)	M actuante (t-m) (Der)	Mresistente (Izq)	Mresistente (t_m) (Centro)	Mresistente (t_m) (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)	a (Izq)	a (centro)	a (der)
0.00	VC-1-5	VS-C	40 x 50 5.94	5.08	22.80	17.06	4.36	17.45	85.03	73.11	291.76	0.20	0.06	0.06	3.49	2.99	13.41	
			40 x 50 22.80	13.00	22.80	24.51	10.02	23.84	291.76	177.83	291.76	0.08	0.06	0.08	13.41	7.65	13.41	
			40 x 50 22.80	5.08	5.94	19.62	4.90	17.41	291.76	73.11	85.03	0.07	0.07	0.20	13.41	2.99	3.49	
			40 x 50 5.94	5.08	9.00	18.57	4.77	16.95	85.03	73.11	126.35	0.22	0.07	0.13	3.49	2.99	5.29	
0.00	VD-1-2"	VS-D	40 x 50 13.86	8.89	13.86	20.52	0.00	0.00	188.52	124.90	188.52	0.11	0.00	0.00	8.15	5.23	8.15	
			40 x 50 13.86	8.89	23.04	20.52	5.16	20.65	188.52	124.90	294.33	0.11	0.04	0.07	8.15	5.23	13.55	
			40 x 50 23.04	5.00	8.55	10.65	0.00	0.00	294.33	72.00	120.38	0.04	0.00	0.00	13.55	2.94	5.03	
0.00	VD-3'-5	VS-D1	40 x 50 14.25	3.81	25.65	0.00	0.00	13.39	193.32	55.27	321.65	0.00	0.00	0.04	8.38	2.24	15.09	
			40 x 50 25.65	6.35	11.88	20.70	5.17	18.81	321.65	90.66	163.71	0.06	0.06	0.11	15.09	3.74	6.99	
0.00	V1-E-C	VS-1	40 x 60 3.81	5.08	3.81	26.16	6.54	23.75	66.94	88.67	66.94	0.39	0.07	0.35	2.24	2.99	2.24	
			40 x 60 3.81	5.08	3.81	25.17	6.50	26.01	66.94	88.67	66.94	0.38	0.07	0.39	2.24	2.99	2.24	
0.00	V2-E-A	VS-2	40 x 60 5.94	5.08	5.94	16.02	4.00	14.98	103.22	88.67	103.22	0.16	0.05	0.15	3.49	2.99	3.49	
			40 x 60 5.94	5.08	13.86	15.15	3.79	14.78	103.22	88.67	230.95	0.15	0.04	0.06	3.49	2.99	8.15	
			40 x 60 13.86	5.08	5.94	15.53	9.58	19.12	230.95	88.67	103.22	0.07	0.11	0.19	8.15	2.99	3.49	
0.00	V3-E-A	VS-3	40 x 60 5.94	5.08	5.94	13.63	3.41	12.92	103.22	88.67	103.22	0.13	0.04	0.13	3.49	2.99	3.49	
			40 x 60 5.94	5.08	13.86	12.72	3.18	12.20	103.22	88.67	230.95	0.12	0.04	0.05	3.49	2.99	8.15	
			40 x 60 13.86	5.08	5.94	13.23	3.61	14.45	230.95	88.67	103.22	0.06	0.04	0.14	8.15	2.99	3.49	
0.00	V4-E-A	VS-4	40 x 60 5.94	5.08	5.94	12.10	3.03	11.72	103.22	88.67	103.22	0.12	0.03	0.11	3.49	2.99	3.49	
			40 x 60 5.94	5.08	13.86	11.71	2.93	11.47	103.22	88.67	230.95	0.11	0.03	0.05	3.49	2.99	8.15	
			40 x 60 13.86	5.08	5.94	12.31	3.31	13.24	230.95	88.67	103.22	0.05	0.04	0.13	8.15	2.99	3.49	
PT	VA-0-2	VE-A	40 x 50 5.94	2.54	9.75	0.00	0.00	1.93	85.03	37.14	136.22	0.00	0.00	0.01	3.49	1.49	5.74	
			40 x 50 9.75	6.35	9.04	22.39	5.60	20.82	136.22	90.66	126.88	0.16	0.06	0.16	5.74	3.74	5.32	
PT	VB-3'-4'	VE-B	40 x 50 5.94	7.18	9.75	0.00	0.00	6.27	85.03	101.98	136.22	0.00	0.00	0.05	3.49	4.22	5.74	
			40 x 50 9.75	5.08	9.04	24.20	6.05	22.85	136.22	73.11	126.88	0.18	0.08	0.18	5.74	2.99	5.32	
PT	VC-0-4"	VE-C	40 x 50 16.32	2.54	16.32	0.00	0.00	3.28	218.36	37.14	218.36	0.00	0.00	0.02	9.60	1.49	9.60	
			40 x 50 16.32	7.62	22.49	25.17	6.29	23.00	218.36	107.93	288.42	0.12	0.06	0.08	9.60	4.48	13.23	
			40 x 50 22.49	10.16	26.30	25.63	8.02	24.26	288.42	141.58	328.26	0.09	0.06	0.07	13.23	5.98	15.47	
			40 x 50 26.30	5.08	11.73	24.53	6.13	23.47	328.26	73.11	161.80	0.07	0.08	0.15	15.47	2.99	6.90	
PT	VD-0-2"	VE-D	40 x 50 11.73	5.08	11.73	1.72	0.00	0.00	161.80	73.11	161.80	0.01	0.00	0.00	6.90	2.99	6.90	
			40 x 50 5.94	2.54	13.86	0.00	0.00	3.31	85.03	37.14	188.52	0.00	0.00	0.02	3.49	1.49	8.15	
			40 x 50 13.86	5.08	21.78	25.19	6.30	22.90	188.52	73.11	280.71	0.13	0.09	0.08	8.15	2.99	12.81	
PT	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50 21.78	5.00	5.94	9.38	0.00	0.00	12.33	85.03	111.96	352.50	0.00	0.00	0.03	3.49	4.66	16.91
			40 x 50 28.75	11.02	11.02	24.84	6.21	22.61	352.50	152.71	152.71	0.07	0.04	0.15	16.91	6.48	6.48	
PT	VE-0-2'	VE-E	40 x 50 11.02	5.08	11.02	1.73	0.00	0.00	152.71	73.11	152.71	0.01	0.00	0.00	6.48	2.99	6.48	
			40 x 50 9.04	3.81	9.04	0.00	0.00	2.01	126.88	55.27	126.88	0.00	0.00	0.02	5.32	2.24	5.32	
PT	VE-3'-4'	VE-E1	40 x 50 9.04	10.16	8.48	24.07	6.02	21.80	126.88	141.58	119.45	0.19	0.04	0.18	5.32	5.98	4.99	
			40 x 50 8.48	3.81	8.48	1.16	0.00	0.00	119.45	55.27	119.45	0.01	0.00	0.00	4.99	2.24	4.99	
PT	V1	VE-1	40 x 50 11.73	5.08	6.35	24.95	6.24	22.48	161.80	73.11	90.66	0.15	0.09	0.25	6.90	2.99	3.74	
			40 x 50 6.35	5.08	6.35	0.44	0.00	0.00	90.66	73.11	90.66	0.00	0.00	0.00	3.74	2.99	3.74	
PT	V2	VE-2	40 x 60 6.35	7.62	9.90	15.35	3.84	13.01	110.11	131.26	168.50	0.23	0.05	0.13	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	14.38	3.59	13.62	168.50	88.67	168.50	0.09	0.04	0.08	5.82	2.99	5.82	
PT			40 x 60 9.90	5.08	6.35	12.44	3.80	15.21	168.50	88.67	110.11	0.07	0.04	0.14	5.82	2.99	3.74	

INDICES DE FLEXIÓN EN VIGAS

Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	As (cms2) (Izq)	As (cms2) (Centro)	As (cms2) (Der)	M actuante (t-m) (Izq)	M actuante (t-m) (Centro)	M actuante (t-m) (Der)	Mresistente (Izq)	Mresistente (t_m) (Centro)	Mresistente (t_m) (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)	a (Izq)	a (centro)	a (der)
PT	V3	VE-3	40 x 60 6.35	7.62	9.90	14.13	3.53	12.10	110.11	131.26	168.50	0.13	0.03	0.07	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	13.13	3.28	12.44	168.50	88.67	168.50	0.08	0.04	0.07	5.82	2.99	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	6.35	12.32	3.92	15.68	168.50	88.67	110.11	0.07	0.04	0.14	5.82	2.99	3.74	
PT	V4	VE-4	40 x 60 6.35	7.62	9.90	19.60	4.90	16.59	110.11	131.26	168.50	0.18	0.04	0.10	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	17.76	4.44	17.10	168.50	88.67	168.50	0.11	0.05	0.10	5.82	2.99	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	6.35	17.33	5.32	21.28	168.50	88.67	110.11	0.10	0.06	0.19	5.82	2.99	3.74	
CUB.	VA-0-2	VE-A	40 x 50 5.94	2.54	9.75	0.00	0.00	1.19	85.03	37.14	136.22	0.00	0.00	0.01	3.49	1.49	5.74	
CUB.	VB-3'-4'	VE-B	40 x 50 5.94	7.18	9.75	0.00	0.00	3.62	85.03	101.98	136.22	0.00	0.00	0.03	3.49	4.22	5.74	
CUB.	VC-0-4"	VE-C	40 x 50 9.75	5.08	9.04	7.83	1.96	6.74	136.22	73.11	126.88	0.06	0.03	0.05	5.74	2.99	5.32	
			40 x 50 16.32	2.54	16.32	0.00	0.00	1.66	218.36	37.14	218.36	0.00	0.00	0.01	9.60	1.49	9.60	
			40 x 50 16.32	7.62	22.49	9.76	2.44	6.93	218.36	107.93	288.42	0.04	0.02	0.02	9.60	4.48	13.23	
			40 x 50 22.49	10.16	26.30	10.98	3.66	10.21	288.42	141.58	328.26	0.04	0.03	0.03	13.23	5.98	15.47	
			40 x 50 26.30	5.08	11.73	8.87	2.45	9.03	328.26	73.11	161.80	0.03	0.03	0.06	15.47	2.99	6.90	
CUB.	VD-0-2"	VE-D	40 x 50 11.73	5.08	11.73	0.94	0.00	0.00	161.80	73.11	161.80	0.01	0.00	0.00	6.90	2.99	6.90	
			40 x 50 5.94	2.54	13.86	0.00	0.00	1.46	85.03	37.14	188.52	0.00	0.00	0.01	3.49	1.49	8.15	
			40 x 50 13.86	5.08	21.78	9.45	2.36	7.05	188.52	73.11	280.71	0.05	0.03	0.03	8.15	2.99	12.81	
CUB.	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50 21.78	5.00	5.94	3.68	0.00	0.00	280.71	72.00	85.03	0.01	0.00	0.00	12.81	2.94	3.49	
			40 x 50 5.94	7.92	28.75	0.00	0.00	5.27	85.03	111.96	352.50	0.00	0.00	0.01	3.49	4.66	16.91	
			40 x 50 28.75	11.02	11.02	8.68	2.17	7.93	352.50	152.71	152.71	0.02	0.01	0.05	16.91	6.48	6.48	
CUB.	VE-0-2'	VE-E	40 x 50 11.02	5.08	11.02	0.84	0.00	0.00	152.71	73.11	152.71	0.01	0.00	0.00	6.48	2.99	6.48	
			40 x 50 9.04	3.81	9.04	0.00	0.00	1.26	126.88	55.27	126.88	0.00	0.00	0.01	5.32	2.24	5.32	
			40 x 50 9.04	10.16	8.48	9.24	2.31	7.36	126.88	141.58	119.45	0.07	0.02	0.06	5.32	5.98	4.99	
CUB.	VE-3'-4'	VE-E1	40 x 50 8.48	3.81	8.48	0.69	0.00	0.00	119.45	55.27	119.45	0.01	0.00	0.00	4.99	2.24	4.99	
			40 x 50 3.81	2.10	11.73	0.00	0.00	3.46	55.27	30.79	161.80	0.00	0.00	0.02	2.24	1.24	6.90	
			40 x 50 11.73	5.08	6.35	8.64	2.16	7.05	161.80	73.11	90.66	0.05	0.03	0.08	6.90	2.99	3.74	
CUB.	V1	VE-1	40 x 60 6.35	7.62	9.90	12.26	4.60	11.33	110.11	131.26	168.50	0.11	0.04	0.07	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	13.37	4.92	13.30	168.50	88.67	168.50	0.08	0.06	0.08	5.82	2.99	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	6.35	11.93	4.95	11.45	168.50	88.67	110.11	0.07	0.06	0.10	5.82	2.99	3.74	
CUB.	V2	VE-2	40 x 60 6.35	7.62	9.90	9.94	4.17	9.35	110.11	131.26	168.50	0.09	0.03	0.06	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	13.23	6.43	12.15	168.50	88.67	168.50	0.08	0.07	0.07	5.82	2.99	5.82	
CUB.	V3	VE-3	40 x 60 6.35	7.62	9.90	10.18	4.73	9.45	110.11	131.26	168.50	0.09	0.04	0.06	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	11.50	5.21	10.30	168.50	88.67	168.50	0.07	0.06	0.06	5.82	2.99	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	6.35	5.50	2.20	7.73	168.50	88.67	110.11	0.03	0.02	0.07	5.82	2.99	3.74	
CUB.	V4	VE-4	40 x 60 6.35	7.62	9.90	10.39	4.14	8.60	110.11	131.26	168.50	0.09	0.03	0.05	3.74	4.48	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	9.90	10.16	3.40	9.11	168.50	88.67	168.50	0.06	0.04	0.05	5.82	2.99	5.82	
			40 x 60 9.90	5.08	6.35	4.65	1.93	7.71	168.50	88.67	110.11	0.03	0.02	0.07	5.82	2.99	3.74	

ANEXO 13. Índices de sobreesfuerzo por Cortante en vigas modelo con reforzamiento

INDICES DE CORTANTE EN VIGAS

Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm)	b	Diámetro Estribo a la izquierda	Diámetro Estribo en el centro	Diámetro Estribo a la derecha	Separación (Izq) (cms)	Separación (Centro) (cms)	Separación (Der) (cms)	V actuante (ton) (Izq)	V actuante (ton) (Centro)	V actuante (ton) (Der)	Vc (ton)	Vs (ton) (Izq)	Vs (ton) (Centro)	Vs (ton) (Der)	V resistente (ton) (Izq)	V resistente (ton) (Centro)	V resistente (ton) (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)	
0.00	VC-1-5	VS-C	40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	12.22	8.55	12.62	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.24	0.17	0.25	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	20.21	7.77	19.99	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.40	0.15	0.39	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	16.08	10.88	15.10	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.32	0.21	0.30	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	20	5	5	15.38	8.38	14.68	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	20.62	50.92	0.30	0.41	0.29	
0.00	VD-1-2"	VS-D	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	16.50	16.50	16.50	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.54	0.54	0.54	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	16.50	9.27	16.56	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.32	0.18	0.33	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	10	8.15	5.19	0.00	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	30.72	0.16	0.10	0.00	
0.00	VD-3'-5	VS-D1	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	5	0.00	5.69	9.25	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	50.92	0.00	0.19	0.18	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	16.55	11.03	16.18	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.54	0.36	0.53	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	10	5	16.57	8.74	15.92	14.02	53.87	26.93	53.87	50.92	30.72	50.92	0.33	0.28	0.31		
0.00	V1-E-C	VS-1	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	14.33	11.94	14.00	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.38	0.47	0.37	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	14.67	12.14	14.23	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.38	0.48	0.38	
0.00	V2-E-A	VS-2	40 x 60	3/8	3/8	3/8	5	10	5	10	9.78	6.76	9.55	17.14	65.84	32.92	65.84	62.23	37.54	62.23	0.16	0.18	0.15	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	9.38	6.13	9.24	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.25	0.24	0.25	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	9.17	13.93	14.03	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.24	0.55	0.37	
0.00	V3-E-A	VS-3	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	8.79	5.35	8.63	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.23	0.21	0.23	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	8.27	4.80	8.16	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.22	0.19	0.22	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	10.96	9.51	11.40	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.29	0.38	0.30	
0.00	V4-E-A	VS-4	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	7.83	4.66	7.78	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.21	0.18	0.21	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	7.72	4.43	7.67	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.21	0.18	0.20	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	10.17	8.63	10.49	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.27	0.34	0.28	
PT	VA-0-2	VE-A	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	10	0.00	1.43	1.92	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.05	0.06	
PT	VB-3'-4	VE-B	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	20	10	10	16.39	12.33	15.55	14.02	26.93	26.93	30.72	20.62	30.72	0.53	0.60	0.51		
PT	VC-0-4"	VE-C	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	18.54	15.82	17.71	14.02	26.93	13.47	26.93	20.62	20.62	20.62	0.00	0.13	0.14	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	10	0.00	2.43	3.26	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.08	0.11	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	18.90	11.69	18.10	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.37	0.23	0.36	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	18.53	8.16	18.10	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.36	0.16	0.36	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	10	5	10	20.21	15.01	19.21	14.02	53.87	26.93	53.87	50.92	30.72	50.92	0.40	0.49	0.38	
PT	VD-0-2"	VE-D	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	1.93	1.75	0.00	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.06	0.06	0.00		
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	10	0.00	2.45	3.29	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.08	0.11		
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	19.51	12.21	18.64	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.38	0.24	0.37	
PT	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	5	5	5	7.17	4.57	0.00	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.14	0.09	0.00	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	5	0.00	5.24	8.52	14.02	13.47	53.87	53.87	20.62	50.92	50.92	0.00	0.10	0.17	
PT	VE-0-2'	VE-E	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	1.94	1.76	0.00	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.06	0.06	0.00		
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	1.30	1.17	0.00	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.04	0.04	0.00		
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	0.45	0.45	0.00	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.01	0.01	0.00		
PT	VE-3'-4	VE-E1	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	10	5	0.00	2.74	4.46	14.02	13.47	26.93	53.87	20.62	30.72	50.92	0.00	0.09	0.09
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	20.49	17.25	19.38	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.67	0.56	0.63		
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	10	0.45	0.45	0.00	14.02	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.01	0.01	0.00		
PT	V1	VE-1	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	16.06	12.81	15.55	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.43	0.51	0.41	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	14.51	11.06	14.57	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.39	0.44	0.39	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10	14.86	11.65	14.99	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.40	0.46	0.40	

INDICES DE CORTANTE EN VIGAS

Viga de Nivel	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm)	b	Diámetro Estribo a la izquierda	Diámetro Estribo en el centro	Diámetro Estribo a la derecha	Separación (Izq) (cms)	Separación (Centro) (cms)	Separación (Der) (cms)	V actuante (ton) (Izq)	V actuante (ton) (Centro)	V actuante (ton) (Der)	Vc (ton)	Vs (ton) (Izq)	Vs (ton) (Centro)	Vs (ton) (Der)	V resistente (ton) (Izq)	V resistente (ton) (Centro)	V resistente (ton) (Der)	Indice (Izq)	Indice (Centro)	Indice (Der)
PT	V2	VE-2	40 x 60	3/8	3/8	3/8	5	10	5	10.33	7.30	9.79	17.14	65.84	32.92	65.84	62.23	37.54	62.23	0.17	0.19	0.16	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	9.82	6.57	9.60	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.26	0.26	0.26	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	9.48	7.61	10.25	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.25	0.30	0.27	
PT	V3	VE-3	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	9.91	6.47	9.40	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.26	0.26	0.25	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	9.11	5.65	8.94	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.24	0.22	0.24	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	12.49	11.87	13.76	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.33	0.47	0.37	
PT	V4	VE-4	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	12.21	8.94	11.65	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.33	0.35	0.31	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	11.04	7.66	10.92	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.29	0.30	0.29	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	16.29	15.77	17.50	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.43	0.63	0.47	
CUB.	VA-0-2	VE-A	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	0.00	0.88	1.19	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.03	0.04	
CUB.	VB-3'-4'	VE-B	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	20	10	6.05	3.95	5.55	14.02	26.93	13.47	26.93	30.72	20.62	30.72	0.20	0.19	0.18	
CUB.	VC-0-4"	VE-C	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	20	10	6.50	4.71	5.92	14.02	26.93	13.47	26.93	30.72	20.62	30.72	0.21	0.23	0.19	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	0.00	1.23	1.65	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.04	0.05	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	7.68	4.63	6.48	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.15	0.09	0.13	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	8.26	3.51	8.02	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.16	0.07	0.16	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	10	5	8.90	4.71	8.84	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.17	0.15	0.17	
CUB.	VD-0-2"	VE-D	40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	1.05	0.95	0.00	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.03	0.03	0.00	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	0.00	1.08	1.45	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.04	0.05	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	7.45	4.70	6.31	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.15	0.09	0.12	
CUB.	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	5	5	0.00	2.24	3.64	14.02	13.47	53.87	53.87	20.62	50.92	50.92	0.00	0.04	0.07	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	5	5	5	7.64	4.61	7.27	14.02	53.87	53.87	53.87	50.92	50.92	50.92	0.15	0.09	0.14	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	0.94	0.86	0.00	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.03	0.03	0.00	
CUB.	VE-0-2'	VE-E	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	10	0.00	0.94	1.26	14.02	13.47	26.93	26.93	20.62	30.72	30.72	0.00	0.03	0.04	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	6.99	4.77	6.10	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.23	0.16	0.20	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	0.77	0.69	0.00	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.03	0.02	0.00	
CUB.	VE-3'-4	VE-E1	40 x 50	3/8	3/8	3/8	20	10	5	0.00	1.47	2.39	14.02	13.47	26.93	53.87	20.62	30.72	50.92	0.00	0.05	0.05	
			40 x 50	3/8	3/8	3/8	10	10	10	7.16	5.35	6.32	14.02	26.93	26.93	26.93	30.72	30.72	30.72	0.23	0.17	0.21	
CUB.	V1	VE-1	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	11.97	11.97	11.97	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.32	0.48	0.32	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10.92	4.72	10.60	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.29	0.19	0.28	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	11.97	5.07	11.94	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.32	0.20	0.32	
CUB.	V2	VE-2	40 x 60	3/8	3/8	3/8	5	10	5	9.99	3.84	9.83	17.14	65.84	32.92	65.84	62.23	37.54	62.23	0.16	0.10	0.16	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	14.09	5.09	13.66	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.38	0.20	0.36	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	8.44	3.72	8.94	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.22	0.15	0.24	
CUB.	V3	VE-3	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	10.68	3.95	10.45	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.28	0.16	0.28	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	9.33	4.06	8.77	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.32	0.18	0.30	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	7.42	4.42	8.59	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.20	0.18	0.23	
CUB.	V4	VE-4	40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	8.56	3.94	8.12	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.25	0.16	0.23	
			40 x 60	3/8	3/8	3/8	10	20	10	5.82	4.41	7.26	17.14	32.92	16.46	32.92	37.54	25.20	37.54	0.16	0.18	0.19	

0.67 0.77 0.63

ANEXO 14. Índices de sobreesfuerzo por Torsión en vigas modelo con reforzamiento

INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estribo a la izquierda ϕ	Diámetro Estribo a la derecha ϕ	Número de ramas de estribos	As (Izq) (cms2)	As (der) (cms2)	As (Izq) (cms2)	Número de ramas de estribos	As (der) (cms2)	As (Izq) (cms2)	T actuante (t-m)	T resistente (t-m) (Izq)	
5	VC-1-5	VS-C	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
4	VD-1-2"	VS-D	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
3	VD-3-5	VS-D1	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.64
4	V1-E-C	VS-1	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69
4	V2-E-A	VS-2	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.33	0.69
4	V3-E-A	VS-3	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
4	V4-E-A	VS-4	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
4	VA-0-2	VE-A	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
4	VB-3'-4'	VE-B	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.64
6	VC-0-4"	VE-C	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
4	VD-0-2"	VE-D	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
2	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
4	VE-0-2'	VE-E	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
2	VE-3'-4'	VE-E1	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
5	V1	VE-1	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
5	V2	VE-2	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69

INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Nombre en ETABS	VIGA	Sección (cm x cm) b h	Diámetro Estribo a la izquierda Φ	Diámetro Estribo a la derecha Φ	Número de ramas de estribos	As (Izq) (cms ²)	As (der) (cms ²)	As (Izq) (cms ²)	As (der) (cms ²)	Número de ramas de estribos	As (Izq) (cms ²)	As (der) (cms ²)	T actuante (t-m)	T resistente (t-m) (Izq)
5	V3	VE-3	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
5	V4	VE-4	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.03	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.04	0.69
4	VA-0-2	VE-A	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
4	VB-3'-4'	VE-B	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
6	VC-0-4"	VE-C	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
4	VD-0-2"	VE-D	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
2	VD-3'-4'	VE-D1	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
4	VE-0-2'	VE-E	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
2	VE-3'-4'	VE-E1	40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	1.27	2.85	4	-4	12	0.00	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.64
			40 x 50	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.00	0.64
5	V1	VE-1	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
5	V2	VE-2	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69
5	V3	VE-3	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
5	V4	VE-4	40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.01	0.69
			40 x 60	3/8	3/8	2	1.43	1.43	2.85	2.85	4	-10	30	0.02	0.69

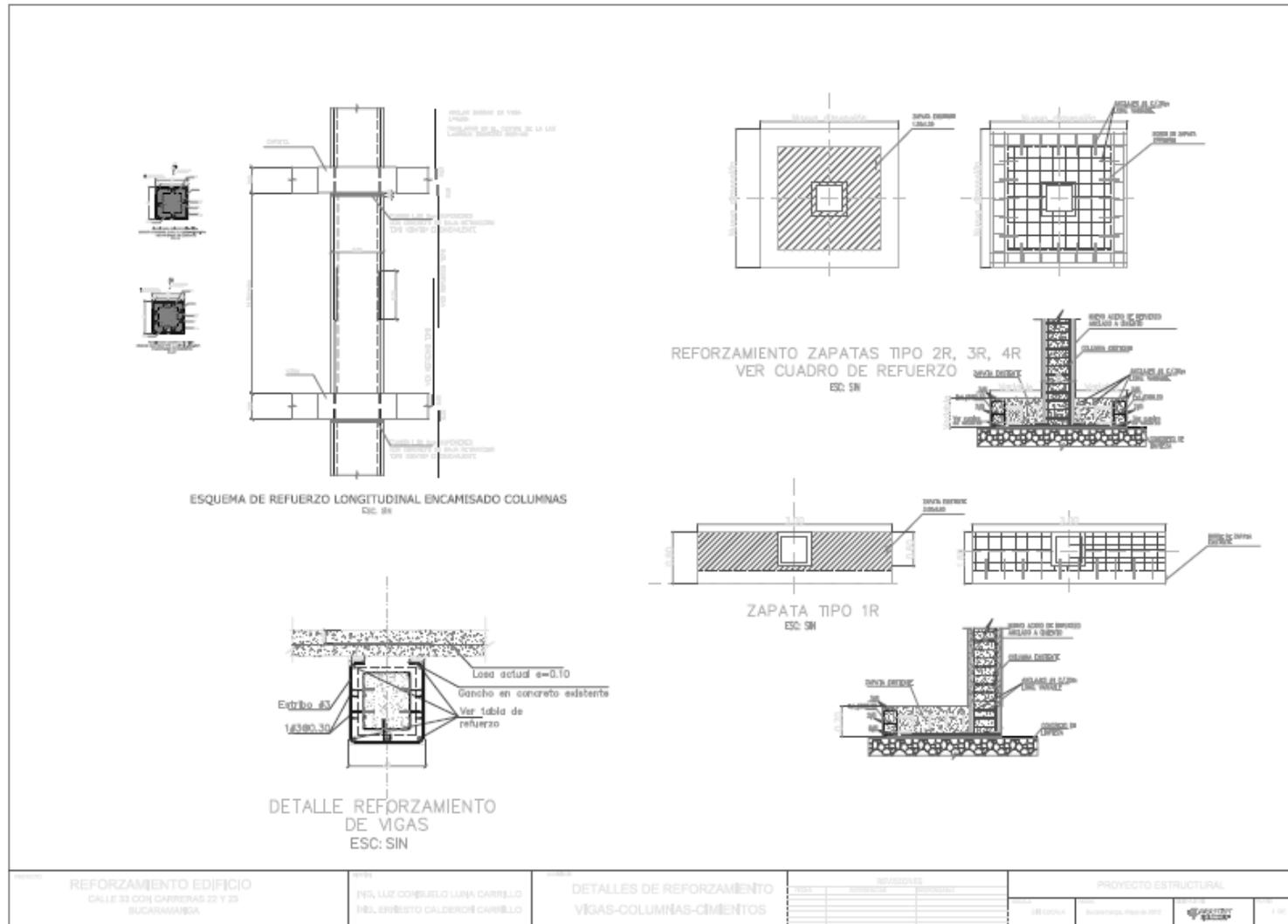
INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Nombre en ETABS	VIGA	T resistente (t-m) (der)	Indice (Izq)	Indice (Der)	S (Izq)	S (Der)	Aoh	Ao	Ph	A estribo a la izquierda	A estribo a la derecha
5	VC-1-5	VS-C	0.64	0.06	0.06	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.06	0.06	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.05	0.05	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.03	0.03	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VD-1-2"	VS-D	0.64	0.06	0.06	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
3	VD-3'-5	VS-D1	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.03	0.03	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.06	0.06	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	V1-E-C	VS-1	0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
4	V2-E-A	VS-2	0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.48	0.48	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
4	V3-E-A	VS-3	0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
4	V4-E-A	VS-4	0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
4	VA-0-2	VE-A	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.03	0.03	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VB-3'-4	VE-B	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.05	0.05	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
6	VC-0-4"	VE-C	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.03	0.03	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.03	0.03	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.05	0.05	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VD-0-2"	VE-D	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
2	VD-3'-4'	VE-D1	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.06	0.06	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VE-0-2'	VE-E	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
2	VE-3'-4	VE-E1	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.05	0.05	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
5	V1	VE-1	0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
5	V2	VE-2	0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71

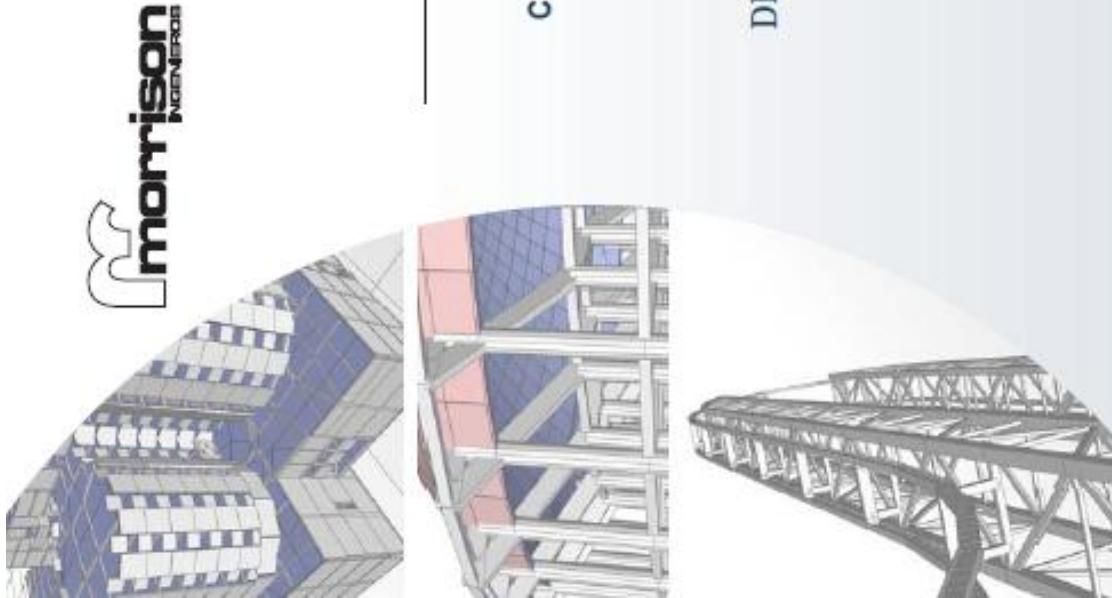
INDICES DE TORSION EN VIGAS

No. Plano	Nombre en ETABS	VIGA	T resistente (t-m) (der)	Indice (Izq)	Indice (Der)	S (Izq)	S (Der)	Aoh	Ao	Ph	A estribo a la izquierda	A estribo a la derecha
5	V3	VE-3	0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
5	V4	VE-4	0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.04	0.04	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.06	0.06	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
4	VA-0-2	VE-A	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VB-3'-4'	VE-B	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
6	VC-0-4"	VE-C	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VD-0-2"	VE-D	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
2	VD-3'-4'	VE-D1	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
4	VE-0-2'	VE-E	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
2	VE-3'-4'	VE-E1	0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.02	0.02	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
			0.64	0.00	0.00	56.00	56.00	1,739.00	1,478.15	168.00	0.71	0.71
5	V1	VE-1	0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
5	V2	VE-2	0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
5	V3	VE-3	0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
5	V4	VE-4	0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.01	0.01	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71
			0.69	0.03	0.03	62.67	62.67	2,109.00	1,792.65	188.00	0.71	0.71

ANEXO 15. Detalles de reforzamiento de vigas, columnas y cimentación



ANEXO 16. Certificado de desarrollo y aprobación del curso online de
ETABS y SAFE por parte de los autores, otorgado por CSI Caribe,
Computers & Structures Inc.



C S Computers & Structures, Inc.
CARIBE ConstruyeAprende
.com

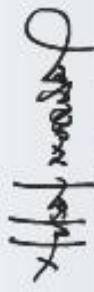
HACEMOS CONSTAR QUE

ERNESTO CALDERON CARRILLO

Ha aprobado exitosamente el
CURSO ONLINE EN ESPAÑOL

ETABS CONCRETO

DEL 01 DE AGOSTO AL 28 DE AGOSTO, 2011



Nelson Morrison
Director Ejecutivo Morrison
Ingenieros



HACEMOS CONSTAR QUE

LUZ CONSUELO LUNA CARRILLO

Ha completado exitosamente el

CURSO ONLINE EN ESPAÑOL

SAFE
CIMENTACIONES

DEL 01 DE AGOSTO AL 28 DE AGOSTO, 2011

Nelson Morrison

Nelson Morrison
Director General de CSI Caribe y Morrison Ingenieros

