

	GESTIÓN DE RECURSOS Y SERVICIOS BIBLIOTECARIOS		Código	FO-GS-15
			VERSIÓN	02
	ESQUEMA HOJA DE RESUMEN		FECHA	03/04/2017
			PÁGINA	1 de 1
ELABORÓ		REVISÓ		APROBÓ
Jefe División de Biblioteca		Equipo Operativo de Calidad		Líder de Calidad

RESUMEN TRABAJO DE GRADO

AUTOR(ES):

NOMBRE(S): JEYSON HERNANDO APELLIDOS: OMAHÑA MERCHAN

NOMBRE(S): DAVID ERNESTO APELLIDOS: LIZCANO ROJAS

FACULTAD: INGENIERIA

PLAN DE ESTUDIOS: INGENIERIA CIVIL

DIRECTOR:

NOMBRE(S): JAVIER ANDRES APELLIDOS: ZAMBRANO GALVIS

CO-DIRECTOR:

NOMBRE(S): _____ APELLIDOS: _____

TÍTULO DEL TRABAJO (TESIS): CALCULO DE RENDIMIENTOS Y OPTIMIZACION DE PROCESOS ESTRUCTURALES DEL PROYECTO PUNTA DEL ESTE, CASA No. 4

RESUMEN

Este proyecto se basó en el cálculo de rendimientos y optimización de procesos estructurales del proyecto Punta del Este, casa No. 4. Para ello, se implementó una investigación descriptiva y la información se obtuvo mediante datos obtenidos a partir del trabajo de campo, basándose en la observación. La población y muestra correspondió al complejo urbanístico con 100 viviendas unifamiliares. En los resultados se logró realizar el análisis de rendimiento cinco (5) actividades representativas. Posteriormente, se establecieron los unitarios básicos de actividades de acuerdo a los rendimientos calculados de mano de obra. Finalmente, se llevó a cabo la eficiencia y rentabilidad para el contratista.

PALABRAS CLAVE: Procesos estructurales, complejo urbanístico, unitarios, eficiencia y rentabilidad.

CARACTERÍSTICAS:

PÁGINAS: 78 PLANOS: ILUSTRACIONES: CD ROOM: 1

Copia No Controlada

CALCULO DE RENDIMIENTOS Y OPTIMIZACION DE PROCESOS ESTRUCTURALES
DEL PROYECTO PUNTA DEL ESTE, CASA No. 4

JEYSON HERNANDO OMAÑA MERCHAN
DAVID ERNESTO LIZCANO ROJAS

UNIVERSIDAD FRANCISCO DE PAULA SANTANDER
FACULTAD DE INGENIERÍA
PLAN DE ESTUDIO DE INGENIERIA CIVIL
SAN JOSÉ DE CÚCUTA

2022

CALCULO DE RENDIMIENTOS Y OPTIMIZACION DE PROCESOS ESTRUCTURALES
DEL PROYECTO PUNTA DEL ESTE, CASA No. 4

JEYSON HERNANDO OMAÑA MERCHAN

DAVID ERNESTO LIZCANO ROJAS

Trabajo de grado presentado como requisito para optar al título de:

Ingeniero Civil

Director:

JAVIER ANDRES ZAMBRANO GALVIS

Ingeniero Civil

UNIVERSIDAD FRANCISCO DE PAULA SANTANDER

FACULTAD DE INGENIERÍA

PLAN DE ESTUDIO DE INGENIERIA CIVIL

SAN JOSÉ DE CÚCUTA

2022

ACTA DE SUSTENTACION DE TRABAJO DE GRADO

FECHA: 23 DE MAYO DE 2022 *HORA:* 9:00 a. m.

LUGAR: LABORATORIO DE TOPOGRAFIA - UFPS

DE ESTUDIOS: INGENIERIA CIVIL

TITULO DE LA TESIS: "CALCULO DE RENDIMIENTOS Y OPTIMIZACION DE PROCESOS ESTRUCTURALES DEL PROYECTO PUNTA DEL ESTE, CASA No. 4".

JURADOS: ING. CARLOS JAIR PORRAS MARTINEZ
ING. FRANCISCO JAVIER SUAREZ URBINA

DIRECTOR: INGENIERO JAVIER ANDRES ZAMBRANO GALVIS.

<i>NOMBRE DE LOS ESTUDIANTES:</i>	<i>CODIGO</i>	<i>CALIFICACION</i>	
		<i>NUMERO</i>	<i>LETRA</i>
<i>JEYSON HERNANDO OMAÑA MERCHAN</i>	<i>1113597</i>	<i>3,9</i>	<i>TRES, NUEVE</i>
<i>DAVID ERNESTO LIZCANO ROJAS</i>	<i>1113844</i>	<i>3,9</i>	<i>TRES, NUEVE</i>

APROBADA

Carlos Jair Porras M.

ING. CARLOS JAIR PORRAS MARTINEZ

Francisco Javier Suarez Urbina

ING. FRANCISCO JAVIER SUAREZ URBINA

Vo. Bo.

Javier Alfonso Cardenas Gutierrez

JAVIER ALFONSO CARDENAS GUTIERREZ
Coordinador Comité Curricular

Betty M.

Contenido

	pág.
Introducción	12
1. Problema	13
1.1 Titulo	13
1.2 Planteamiento del Problema	13
1.3 Pregunta del Problema	14
1.4 Objetivos	14
1.4.1 Objetivo general	14
1.4.2 Objetivo específicos	14
1.5 Justificación	15
2. Marco Referencial	16
2.1 Antecedentes	16
2.2 Marco Teórico	17
2.3 Marco Conceptual	28
2.4 Marco Legal	29
3. Diseño Metodológico	31
3.1 Tipo de Investigación	31
3.2 Población y Muestra	31
3.3 Técnicas de Recolección de Datos	31
3.4 Procedimiento y Análisis de Información	31
3.4.1 Diseño de urbanismo	31
3.4.1.1 Diseño urbanístico	32
3.4.1.2 Implantación urbanística	33

3.4.2 Procedimiento de diseño	33
3.4.2.1 Predimensionamiento	33
3.4.2.2 Evaluación de la solicitud definitiva	36
3.4.2.3 Obtención del nivel de amenaza sísmica y los valores de Aa y Av	38
3.4.2.4 Movimientos sísmicos de diseño	42
3.4.2.5 Elaboración de modelos estructurales	45
3.4.2.6 Verificación de las derivas	57
3.4.2.7 Diseño de los elementos estructurales	57
3.4.3 Toma de datos de rendimientos	58
4. Desarrollo del Proyecto	59
4.1 Toma de datos Rendimientos de Actividades	59
4.2 Resumen de Rendimientos Calculados	64
4.3 Análisis de Unitarios	64
4.4 Análisis de Costos en Contrato de Obra	66
5. Conclusiones	68
6. Recomendaciones	69
Referencias Bibliográficas	70
Anexos	72

Lista de Tablas

	pág.
Tabla 1. Alturas o espesores mínimos de vigas no preesforzadas o losas reforzadas en una dirección a menos que se calculen las deflexiones	34
Tabla 2. Alturas o espesores mínimos encomendados para vigas no preesforzadas o losas reforzadas en una dirección que soporten muros divisorios y participaciones frágiles susceptibles de dañarse debido a deflexiones grandes, a menos que se calculen las deflexiones	35
Tabla 3. Placa de cimentación	59
Tabla 4. Placa de entrepiso	60
Tabla 5. Placa de cubierta	61
Tabla 6. Mampostería primer piso	62
Tabla 7. Mampostería segundo piso	63
Tabla 8. Resumen de rendimientos calculados	64
Tabla 9. Análisis cuadrilla base	64
Tabla 10. Unitarios de actividades	64

Lista de Figuras

	pág.
Figura 1. Detalle placa aligerada	36
Figura 2. Cargas vivas y muertas definidas para entepiso y cubierta	37
Figura 3. Combinaciones de carga	38
Figura 4. Zonas de amenaza sísmica aplicable a edificaciones para la NSR-10 en función de Aa y Av	39
Figura 5. Mapa de valores de Aa	40
Figura 6. Mapa de valores de Av	41
Figura 7. Valores del coeficiente Fa, para la zona de periodos cortos del espectro	42
Figura 8. Valores del coeficiente Fv, para la zona de períodos intermedios del espectro	43
Figura 9. Valores del coeficiente de importancia I	43
Figura 10. Espectro elástico de aceleraciones de diseño como fracción de g	44
Figura 11. Calibrar el programa en las unidades MKS	45
Figura 12. Opción de New Model	46
Figura 13. Opción Edit Grid Data	47
Figura 14. Opción Materials	47
Figura 15. Material Name	48
Figura 16. Opción Frame Sections	51
Figura 17. Opción Draw Frame	51
Figura 18. Opción Joint	52
Figura 19. Opción Area Sections	53
Figura 20. Opción Area Loads	54
Figura 21. Opción Load Case	56

Figura 22. Opción Run Analysis

57

Figura 23. Análisis de costos en contrato de obra

67

Lista de anexos

	pág.
Anexo 1. Planos proyecto Punta de Este, casa No 4	73
Anexo 2. Registro fotográfico	76

Resumen

Este proyecto se basó en el cálculo de rendimientos y optimización de procesos estructurales del proyecto Punta Del Este, casa No. 4. Para ello, se implementó una investigación descriptiva. La información se obtuvo mediante datos obtenidos a partir del trabajo de campo, basándose en la observación. La población y muestra correspondió al complejo urbanístico con 100 viviendas unifamiliares, conjunto residencial Punta de Este, de la ciudad de Cúcuta. Se logró analizar y crear una tabla informativa que contenga rendimientos promedio de actividades representativas para determinar mediante una metodología, los precios reales para un contrato de mano de obra en proyectos de características similares. Seguidamente, se realizó el análisis de rendimiento cinco (5) actividades representativas, estimando los costos y duración del proyecto con base a la programación de las actividades. Posteriormente, se establecieron los unitarios básicos de actividades de acuerdo a los rendimientos calculados de mano de obra. Finalmente, se llevó a cabo la eficiencia y rentabilidad para el contratista de mano de obra, comparando unitarios calculados de mano de obra con unitarios contratados en el proyecto Punta de Este.

Introducción

Los rendimientos de mano de obra compiten un papel muy importante en los procesos de planeación. En obras que apliquen el sistema industrializado cobran una significativa importancia, ya que el éxito de este tipo de procesos emerge de su rápida ejecución. Para personas que no dominen los sistemas industrializados será muy difícil tener un criterio suficiente para llevar a cabo el control de los tiempos de ejecución. Por esto, esta investigación nace de la necesidad de contar con información documentada que ayudará a todo aquel que quisiera comparar la ejecución de una obra con características semejantes. El desarrollo de la técnica propuesta desea ser lo más cercano a la realidad, esto se logrará a través de mediciones in situ de las actividades de obra, esto garantizará que los resultados sean lo más fieles a las condiciones normales de desarrollo de cada una de las actividades, la obra civil elegida para realizar el análisis se encuentra en el municipio de Norte de Santander y será ejecutada mediante el sistema industrializado. El estudio de los rendimientos de mano de obra tiene diversas variables. Dentro de ellas se encuentra el espacio demográfico específico donde se ejecute la obra.

1. Problema

1.1 Título

CALCULO DE RENDIMIENTOS Y OPTIMIZACIÓN DE PROCESOS ESTRUCTURALES DEL PROYECTO PUNTA DEL ESTE, CASA No. 4.

1.2 Planteamiento del Problema

En la zona vía antiguo Boconó de la ciudad de Cúcuta se ha venido presentado una zona de expansión que ha generado la ejecución de un sin número de proyectos de construcción de viviendas unifamiliares de estratificación cuatro y cinco, los cuales han sido aprovechados por un gran porcentaje de personas, que huyen de zonas altamente pobladas con grandes concentraciones y alto tráfico vehicular. Dichas zonas ya construidas no satisfacen la necesidad de las personas de tener sitios de carácter habitacional, sino que son de característica urbana comercial.

Dicha problemática es causada principalmente por el manejo histórico territorial de la ciudad, que ha desarrollado zonas habitacionales aledañas a zonas de alta densificación comercial e institucional que generan altos grados de contaminación visual, sonora y ambiental.

Se plantea entonces la necesidad de ejecutar proyectos que generen espacios tranquilos habitacionales, a un costo promedio adecuado al nivel de vida de la ciudad, en donde el núcleo familiar se desarrolle con zonas recreativas y viviendas cómodas, alejados del ruido y contaminación auditiva-ambiental.

Dichos proyectos necesitan en su etapa de construcción personal contratista que elaboren cada una de las actividades propuestas, el personal es contratado en la modalidad de mano de obra con precios ajustados y que no han sido debidamente analizados que provocan en muchos de

los casos baja rentabilidad y desequilibrio económico que afectan el buen progreso de la obra.

1.3 Pregunta del Problema

¿Es conveniente analizar precios de mano de obra de acuerdo a los rendimientos óptimos de personal para llegar a un buen equilibrio económico en los proyectos de obra?

1.4 Objetivos

1.4.1 Objetivo general. Analizar y crear una tabla informativa que contenga rendimientos promedio de actividades representativas para determinar mediante una metodología, los precios reales para un contrato de mano de obra en proyectos de características similares.

1.4.2 Objetivo específicos. Realizar el análisis de rendimiento cinco (5) actividades representativas:

- Placa de cimentación.
- Mampostería de primer piso.
- Placa de entre piso.
- Mampostería de segundo piso.
- Placa de cubierta.

Estimar los costos y duración del proyecto con base a la programación de las actividades.

Establecer unitarios básicos de actividades de acuerdo a los rendimientos calculados de mano de obra.

Establecer la eficiencia y rentabilidad para el contratista de mano de obra.

Comparar unitarios calculados de mano de obra con unitarios contratados en el proyecto Punta de Este.

1.5 Justificación

El proyecto de diseño urbanístico y casa tipo busca generar en la sociedad de la ciudad una alternativa que permita mejorar la calidad de vida dando una solución económica, permitiendo dar el paso a las familias cucuteñas de obtener vivienda propia, con una cuota mensual moderada que reemplace el arrendamiento. Es entonces de gran relevancia proyectos de esta categoría que con áreas, ubicaciones agradables y estructuras estables.

El diseñar estos tipos de proyectos generan grandes aportes reconociendo la aplicación de conocimientos de ingeniería y arquitectura que dan como resultados desarrollo social. Cabe anotar que el desarrollo urbanístico en Cúcuta en sus zonas de expansión, basados en la ley de Ordenamiento Territorial (Ley 388 de 1997), están facilitando la consecución de estos tipos de proyectos, con la finalidad de generar equilibrio en el uso del suelo, buenos manejos ambientales y que además generan fuentes de trabajo a la región golpeada por los altos índices de desempleo.

Se hará entonces un análisis de precios de mano de obra de actividades representativas que faciliten al gremio de contratista determinar la real utilidad de los contratos que para estos proyectos se requieren para su ejecución, para que de esta forma se cuente con la viabilidad teniendo claro una relación beneficio costo adecuada para el proyecto y sus componentes contractuales.

2. Marco Referencial

2.1 Antecedentes

Navas (2016). “Estudios y diseño estructural para una vivienda ubicada en el conjunto cerrado sierra nevada municipio de villa del rosario el departamento de norte de Santander”. El presente proyecto tiene como objetivo realizar el diseño estructural, hidrosanitario, análisis de costos y presupuestos, y programación para la construcción de una vivienda unifamiliar ubicada en el conjunto cerrado sierra nevada municipio de villa de rosario en el departamento de norte Santander. Se logra realizar el diseño estructural, igualmente los diseños hidro-sanitarios y el análisis de costos y presupuesto para el proyecto de una vivienda, por último se realiza la programación de obra y la recomendación de los materiales más óptimos para la construcción del proyecto, aporta al proyecto un tipo de cimentación muy común en suelos arcillosos como es la placa flotantes y un sistema estructural de muro confinado con mampostería liviana, un diseño novedoso que aplicado al tipo de vivienda en serie genera valor agregado, el antejardín está elaborado de manera geométrica, modernos y muy llamativo y en sus alrededores se colocan plantas pequeñas con el objetivo de hacer resaltar más este diseño , el patio es un espacio reducido pero con lujos en donde la pared se realiza con una textura de piedras.

Melon & Romero (2008). “Diseño urbanístico “coralina II” ciudadela el rodeo”. El proyecto se refiere a un estudio para el diseño de la urbanización coralina ii ciudadela el rodeo. Cuenta con la localización geográfica, estudios de suelos, información climatológica y socio económica , tipografía, plan manejo ambiental, diseños urbanísticos de acueducto , alcantarillado , aguas lluvias , pavimentos modelo de vivienda tipo por autoconstrucción y presupuestos , también contiene la planta de agua de tratamientos residuales, da como aporte al usar la técnica del “feng

shui” es una técnica china que permite crear entornos favorables y relajados, organizan el espacio de tal manera que la energía fluya libremente creando entornos armónicos.

Lima, Celis & Mantilla (2016) Levantamiento topográfico de un terreno y prediseño de su urbanización. Se realizó un estudio topográfico de un terreno, 15 hectáreas de superficie de características variadas, para proceder al diseño y replanteo de una urbanización acorde al plan de desarrollo de la ciudad de Cúcuta, el aporte que da a mi proyecto son las nuevas técnicas de replanteo con equipos tecnológicos (drones).

Hugo (2001) Planeación para la ejecución del proyecto de vivienda unifamiliar en el predio “las campiñas”, corregimiento Juan Frio, municipio Villa del Rosario Norte de Santander. El presente trabajo tiene por objeto efectuar el levantamiento topográfico, estudios de suelo y diseño del urbanismo para la construcción de 380 viviendas destinadas a la madre de cabeza de familias asociadas en la cooperativa Amurcavir con recursos de ayuda de la ONG internacionales. Con el trabajo efectuado se logra la colaboración de las instituciones educativas como la Universidad F.S.P para el mejor vivir de los desplazados por la violencia, da como aporte la identificación de diferentes tipos de personas o núcleos familiares, características y tipo de vivienda para la región.

2.2 Marco Teórico

Un conjunto cerrado es una agrupación de ubicados conjuntamente, ya sea en una calle, en una cuadra o una manzana cerrada y destinada solo para esas viviendas juntas. Esta agrupación de viviendas es originada en Europa en el siglo XVI, donde una línea de casas idénticas comparte la misma pared a lado y lado. En algunos lugares en el mundo son conocidas como casas lineales o conectadas.

Presenta las siguientes características:

- Unidad morfológica y territorial que se distingue del contexto en el que se inserta.
- Una unidad organizativa con una estructura reconocible.
- Existencia de espacios y equipamientos de uso común (juegos infantiles, áreas verdes, sede social, cancha deportiva, etc.).
- Un número de hogares y habitantes de acuerdo a una determinada estructura de relación social.
- Reconocimiento de los residentes como pertenecientes al conjunto.
- Simultaneidad en la construcción por un mismo equipo profesional de arquitectos y constructores.
- Una denominación común (nombre de población o villa).

El conjunto habitacional tiene una dimensión espacial, dada por la tipología organizativa de los elementos edificados que lo integran definiéndose una configuración física de su estructura, con atributos de convergencia o divergencia de las relaciones sociales y espaciales que en él se desarrollan.

Diseño arquitectónico, una característica importante del sistema es la vivienda unifamiliar llamada de esta forma porque habita solo una familia. La vivienda como tal es todo aquello que es un espacio cerrado con techo y la palabra unifamiliar se refiere por su lado a un adjetivo que alude a todo aquello relacionado con una sola familia. Existen varios tipos, las aisladas o exentas, las pareadas y las adosadas.

Diseño Urbano a la interpretación y a dar forma al espacio público de las ciudades o asentamientos humanos. Los criterios que priman en esta especialización de la arquitectura son de diverso tipo, siendo los más habituales los estéticos, físicos y funcionales. El Diseño Urbano busca ante todo hacer la vida urbana más cómoda a los habitantes de los núcleos urbanos y gestionar en espacio urbano dónde se lleva a cabo la vida social.

Características del entorno:

Definir unas condiciones de confort aplicables a cualquier tipo de espacio público urbano, a todas las actividades humanas susceptibles de ser desarrolladas en ellos en cualquier momento y ubicación geográfica, resulta una tarea sumamente compleja y en muchos casos imposible dada la variedad de casos.

Entendemos el Confort como el conjunto de condiciones óptimas que deben coincidir simultáneamente en un espacio público para lograr su máximo aprovechamiento o disfrute para una actividad y un momento concreto.

Escala urbana. La relación entre la altura de las edificaciones y la separación de los bloques ha sido motivo de estudio particularmente al inicio del Movimiento Moderno por su incidencia en el soleamiento de las viviendas, aunque sin analizar su importancia en el espacio público. Desde este último punto de vista, la AEUB (II) propone el indicador del ancho de la sección.

Paisaje urbano. Existen múltiples formas de paisaje: comercial, histórico, arquitectónico, natural, todas ellas con gran carga subjetiva. El componente estético del paisaje es una herramienta muy valiosa para generar confort. Paisaje Urbano entendido desde una perspectiva puramente visual, como la idea de la percepción que tenemos del entorno y de una posición

específica dentro del área urbana.

Ley de ordenamiento territorial (ley 388 de 1997):

La presente ley tiene por objetivos:

Armonizar y actualizar las disposiciones contenidas en la Ley 9ª de 1989 con las nuevas normas establecidas en la Constitución Política, la Ley Orgánica del Plan de Desarrollo, la Ley Orgánica de Áreas Metropolitanas y la Ley por la que se crea el Sistema Nacional Ambiental.

El establecimiento de los mecanismos que permitan al municipio, en ejercicio de su autonomía, promover el ordenamiento de su territorio, el uso equitativo y racional del suelo, la preservación y defensa del patrimonio ecológico y cultural localizado en su ámbito territorial y la prevención de desastres en asentamientos de alto riesgo, así como la ejecución de acciones urbanísticas eficientes.

Garantizar que la utilización del suelo por parte de sus propietarios se ajuste a la función social de la propiedad y permita hacer efectivos los derechos constitucionales a la vivienda y a los servicios públicos domiciliarios, y velar por la creación y la defensa del espacio público, así como por la protección del medio ambiente y la prevención de desastres.

Promover la armoniosa concurrencia de la Nación, las entidades territoriales, las autoridades ambientales y las instancias y autoridades administrativas y de planificación, en el cumplimiento de las obligaciones constitucionales y legales que prescriben al Estado el ordenamiento del territorio, para lograr el mejoramiento de la calidad de vida de sus habitantes.

Facilitar la ejecución de actuaciones urbanas integrales, en las cuales confluyan en forma coordinada la iniciativa, la organización y la gestión municipales con la política urbana nacional,

así como con los esfuerzos y recursos de las entidades encargadas del desarrollo de dicha política. Un sistema estructural es el conjunto de elementos que cumple con la función de resistir cargas, cuyo dimensionamiento tiene una serie de condicionantes propios, y que cumple diversos estados límite en servicio y ruptura.

Sistema estructural. Las características más importantes de un sistema estructural son: resistencia, rigidez y ductilidad. El sistema debe resistir de manera eficiente las diversas condiciones de carga a las que pueda estar sometida la estructura y, al mismo tiempo, poseer rigidez para las diferentes direcciones en las que puedan actuar las cargas. Además, la estructura debe poseer ductilidad para deformarse sosteniendo su carga máxima antes del colapso.

Algunas características que se toman en consideración para elegir un sistema estructural son:

- Economía.
- Condiciones de servicio.
- Durabilidad.
- Accesibilidad al sitio de la obra.
- Tiempo de construcción.
- Mantenimiento y reparación.
- Otras.

El sistema estructural de una construcción es vital para el soporte de ésta y, por tanto, debe tener la capacidad de sostener las cargas que le serán impuestas a lo largo de su período de vida, teniendo en cuenta, la resistencia a posibles movimientos sísmicos, es necesario conocer los

diferentes tipos de sistemas estructurales y de cimentaciones, a continuación, se mencionan:

Tipos de sistemas estructurales:

Sistema de muros de carga. Las cargas verticales son resistidas por muros de carga, no dispone de pórticos completos y las fuerzas horizontales son resistidas por muros estructurales o pórticos con diagonales. Es necesario definir para el proyecto de acuerdo a los análisis del suelo el tipo de cimientos y sistema estructural que distribuya las cargas de mejor manera, evitando la falla por defectos de cálculo de carga y de niveles de la estructura, de allí que es necesario conocer los diferentes tipos de sistemas estructurales y de cimentaciones, a continuación, se mencionan:

Sistema combinado. Es un sistema estructural en el cual:

Las cargas verticales son resistidas por un pórtico no resistente a momentos, esencialmente completo, y las fuerzas horizontales son resistidas por muros estructurales o pórticos con diagonales, Las cargas verticales y horizontales son resistidas por un pórtico resistente a momentos esencialmente completo, combinado con muros estructurales o pórticos con diagonales y que no cumple los requisitos de un sistema dual. (Victoria, 2008, p.6)

Sistema de pórtico. “Es un sistema estructural compuesto por un pórtico espacial, resistente a momentos, esencialmente completo, sin diagonales, que resiste todas las cargas verticales y fuerzas horizontales” (Victoria, 2008, p.5).

Sistema dual. Es un sistema estructural que tiene un pórtico espacial resistente a momentos y sin diagonales, combinado con muros estructurales o pórticos con diagonal.

“Las cargas verticales son resistidas por muros de carga, no dispone de pórticos completos y las fuerzas horizontales son resistidas por muros estructurales o pórticos con diagonales” (Victoria, 2008, p.6).

Dentro de este sistema específicamente se diseñará para la vivienda muros confinados los cuales transmiten las cargas distribuidas sobre los elementos articulados (placas de cubierta y entrepiso) a la cimentación superficial. Los muros para su confinamiento necesitan de elementos tales como las columnetas (confinamiento lateral), vigas cinta y vigas corona (confinamiento superior).

Cubierta. Será utilizado con elementos reticulares (placa de cubierta), con espesores y aligerantes que proporcione su función arquitectónica y estructural.

Tipos de cimentaciones.

Existen dos tipos de cimentaciones descritas a continuación:

- Cimentación superficial: Presenta varios tipos de cimentaciones tales como:
 - Zapata aisladas.
 - Losas de cimentación
 - Cimiento corrido.
- Cimentación Profunda: Presenta varios tipos de cimentaciones tales como:
 - Pilotes.
 - Micro pilotes.

Dentro de los tipos de cimentaciones de acuerdo a la distribución de carga sobre el suelo se determina la utilización de un sistema superficial definido por una losa o placa flotante. Este elemento funciona como transmisor de las cargas de la vivienda al suelo. Dicha distribución es generada con la finalidad de tener un buen manejo de las cargas por área de contacto sobre el suelo superficial el cual posee una capacidad portante aceptable para el proyecto.

Las Cimentaciones por Losa, también conocidas como Cimentaciones por Placa o Plateas de Fundación, son aquellas Cimentaciones Superficiales que se disponen en plataforma, la cual tiene por objeto transmitir las cargas del edificio al terreno distribuyendo los esfuerzos uniformemente.

Estas losas llevan una armadura principal en la parte superior para contrarrestar la contrapresión del terreno y el empuje del agua subterránea, y una armadura inferior, debajo de las paredes portantes y pilares, para excluir en lo posible la producción de flechas desiguales.

La cimentación por losa es una buena solución cuando:

- La construcción posee una superficie pequeña en relación al volumen (rascacielos, depósitos, silos).
- La base de cimientos calculada resulta tal que la transmisión de carga a 45° representa una profundidad excesiva.
- El terreno tiene estratificación desigual y son previsibles asientos irregulares
- El terreno de asiento es flojo y de gran espesor y los pilotes a colocar serían exageradamente largos.

Diseño de la losa de cimentación:

El diseño de la losa puede ser continuo, con un mismo espesor, de sección constante; o también, una losa más delgada con refuerzos en los apoyos de los pilares mediante capiteles en forma de setas invertidas; de allí viene la denominación de fungiformes.

Pueden ser también vigas longitudinales y transversales que enlazan los apoyos portantes que soportan una losa más delgada.

Espesores mínimos. La cimentación en losa debe tener un canto mínimo de 30 cm. sobre base de hormigón pobre o de limpieza. Aunque habitualmente las losas tienen unos cantos que van desde 50 a 120 cm, según el tipo de edificio que soportan.

Las Cimentaciones por Losa actúan a través de una superficie de apoyo continua que iguala las presiones y forma un arriostramiento en todos los puntos de apoyo.

Predimensionamiento. Se define por predimensionado o predimensionamiento al conjunto de técnicas que permiten calcular elementos de ingeniería de manera sintetizada. El objetivo de esta reducción es el de encontrar unas magnitudes orientativas en cuanto a dimensiones o características del elemento que puedan servir para afinar un proceso de diseño que, finalmente, habrá de ser ratificado por un cálculo exhaustivo¹ según la disciplina.

Para la elaboración de dichos métodos se recurre a simplificaciones matemáticas de valores cuya variable representa porcentajes pequeños en el cómputo de las ecuaciones, a criterios estadísticos y a conclusiones empíricas.

El predimensionamiento de vigas y pilares es el procedimiento previo al cálculo de dimensionado que es necesario llevar a cabo en estructuras hiperestáticas antes de poder calcular

con precisión los esfuerzos sobre las mismas. Con el predimensionado se establecen unas dimensiones orientativas de las secciones transversales de vigas y pilares que sirven de base para un cálculo de comprobación y reajuste de las dimensiones definitivas de las secciones.

En el predimensionamiento intervienen una serie de aspectos que involucran el criterio a considerar, por lo cual se tiene que tener en cuenta que estos parámetros pueden variar dependiendo de aspectos como la calidad de material, mano de obra calificada, etc.

Rendimientos:

Existen dos maneras de presentar rendimientos:

1. Por consumos: Cantidad de recurso necesario por cada unidad de producción.
2. Por productividad: Unidades producidas por cada unidad de recurso.

Utilizar consumos en lugar de productividad es más ventajoso, pues normalmente las operaciones son más sencillas.

Los rendimientos pueden utilizarse para:

- En los materiales.
- En mano de obra.
- En equipos.

Factores que afectan el consumo de los materiales:

Consumo real = consumo nominal + desperdicio.

Dicho desperdicio se ve afectado por los siguientes factores:

1. Derivados del material (Calidad, tamaño y otros)
2. Derivados de la mano de obra.
3. Derivados del equipo.
4. Derivados de las características de la obra (diseño, formas, especificaciones, etc)
5. Derivados de las condiciones ambientales
6. Derivados de la administración (almacenamiento, inspección, control).

Tablas de rendimientos:

Dadas las características de ciertos materiales es fácil elaborar tablas de consumos y productividad para un buen número de actividades de construcción.

Rendimientos de la mano de obra.

Unidades de medida de la mano de obra:

Se cuantifica en términos de tiempo laborado por cada trabajador cada grupo de trabajadores (cuadrilla). Las unidades más utilizadas para cuantificar son:

1. Hora – hombre (hH).
2. Día – Hombre (dH).
3. Hora- Cuadrilla (hC#).

4. Día – Cuadrilla (dC#).

2.3 Marco Conceptual

La vivienda. “Es una edificación cuya principal función es ofrecer refugio y habitación a las personas, protegiéndolas de las inclemencias climáticas y de otras amenazas” (Wikipedia, 2018, p.1).

Urbanismo. “Constituye la organización u ordenación de los edificios y los espacios de una ciudad acorde a un marco normativo” (Wikipedia, 2018, p.1).

Zonas de cesión. Hace referencia a las zonas que se deben ceder al municipio para la construcción de proyectos sociales y de interés general.

Zonas comunes. Se refiere a elementos estructurales, suelo, vuelo, cubiertas, fachadas, terrazas, ventanas y balcones, pasillos y zonas de tránsito, portal, escaleras, portería, muros, patios, parques y jardines, salas de máquinas, fosos y pozos, garajes comunitarios, trasteros, tendaderos, sótanos, recintos de seguridad, espacios de ascensores y contadores, piscinas y zonas recreativas se consideran “zonas comunes” del inmueble (Revista Inmueble, 2018).

Perfil transversal. Es la representación gráfica de las secciones que resultan en una obra lineal al cortar por planos verticales perpendiculares al eje de dicha obra y que define el trazado en alzado.

Unifamiliar adosada. Similar a la pareada, pero esta vez cada vivienda está en contacto con otras dos (una a cada lado).

Unifamiliar pareada. En este caso, se construyen dos viviendas unifamiliares que exteriormente están en contacto

Perfil longitudinal. Hace referencia a las pendientes en el terreno, cortes y alturas.

2.4 Marco Legal

Reglamento de Construcciones Sismo Resistentes NSR-10: En uno de los artículos de esta Ley, se autorizó al Gobierno Nacional para emitir una reglamentación de construcción sismo resistente, facultándolo además para hacerla extensiva a todo el país. Autorizado por estas facultades extraordinarias, se adoptó para uso obligatorio en todo el territorio nacional, la primera normativa nacional sobre sismo resistencia por medio del Decreto 1400 de junio 7 de 1984, denominado “Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes.

“Título A “requisitos generales para el diseño y construcción sismo resistente”

Título B “cargas “

Título D “mampostería estructural”

Composición de la normativa sobre sismo resistencia La normativa colombiana sobre sismo resistencia está conformada por: La Ley 400 de 1997, por el cual se adoptan normas sobre construcciones sismo resistentes. Los decretos reglamentarios que ha expedido el Presidente de la República al amparo de la Ley 400 de 1997: • Decreto 33 de 1998, por el cual se establecen los requisitos de carácter técnico y científico para construcciones sismo resistentes NSR-98. Vigente hasta el 30 de diciembre de 2010.

Implicaciones legales para la casa unifamiliar:

El decreto 2060 de 2004 del Ministerio de ambiente, vivienda y desarrollo territorial decreta que las viviendas deben estar fijadas a las condiciones necesarias y dignas, adecuadas financieramente, que se acoplen a los programas de vivienda, normas relativas al aprovechamiento de suelo, que cuenten con las normas mínimas de espacio, servicios y estabilidad. Las áreas mínimas son: para el lote de 35m² un frente de 3.50m² y un aislamiento posterior de 2.00m². Para espacio público entre 15 y 20% del área neta urbanizable y para el equipamiento entre 5 y 10% del área neta urbanizable.

Licencias urbanísticas, reconocimiento de edificaciones y legalización de asentamientos humanos El 24 de febrero de 2006, entró en vigencia el Decreto 564 expedido por el Gobierno Nacional, “por el cual se reglamentan las disposiciones relativas a las licencias urbanísticas; al reconocimiento de edificaciones; a la función pública que desempeñan los curadores urbanos; a la legalización de asentamientos humanos constituidos por viviendas de Interés Social, y se expiden otras disposiciones”. Luego, el Decreto 4397 del 6 diciembre de 2006, “Por el cual se modifican los decretos 097 y 564 de 2006” y el Decreto 4462 de diciembre 15 de 2006, “Por el cual se modifica el parágrafo 2º del artículo 63 del Decreto 564 de 2006 y se adoptan disposiciones en materia de reconocimiento de la existencia de edificaciones que hagan parte de proyectos de mejoramiento de vivienda.

Ley de ordenamiento territorial (ley 388 de 1997). Se justifica los tipos de zonas, distribuciones urbanísticas, usos de suelos y disposiciones legales para la construcción de proyectos de índole urbano.

3. Diseño Metodológico

3.1 Tipo de Investigación

El tipo de estudio que se aplicará a este proyecto es descriptivo, se utilizará este enfoque por cuanto constituye el primer nivel del conocimiento científico. Como consecuencia del contacto directo o indirecto con los fenómenos que en este caso corresponde al diseño urbanístico y de la vivienda tipo del conjunto cerrado Punta de Este.

3.2 Población y Muestra

La población corresponde a la de la ciudad de Cúcuta con capacidad productiva para la adquisición de vivienda con estas características. La muestra es el complejo urbanístico con 100 viviendas unifamiliares, conjunto residencial Punta de Este

3.3 Técnicas de Recolección de Datos

El instrumento de recolección de la información adoptado para estructurar el proyecto son los datos obtenidos a partir del trabajo de campo, basándose en la observación. Tiene un enfoque cuantitativo ya que el resultado del mismo será medible. Se utilizó formato de bitácora para tomar la información necesaria diaria de las actividades de obra nombradas dentro de los objetivos, la toma de datos fue de 6 meses a partir del comienzo de actividades de obra.

3.4 Procedimiento y Análisis de Información

3.4.1 Diseño de urbanismo. El diseño urbanístico se divide en dos etapas: La primera es el diseño y distribución sobre el lote y el segundo es su implantación sobre el terreno para la construcción del proyecto.

3.4.1.1 Diseño urbanístico. Es necesario conocer la topografía detallada del terreno en donde se incluya características planimétricas y altimétricas, además de los linderos demarcados con zonas aledañas para identificar detalles naturales y artificiales que afecten el área efectiva de construcción. De acuerdo a estas condiciones el profesional definirá lo siguiente:

- a. Área útil del terreno: Identificando los linderos y zonas aledañas al lote se demarca de forma real el área que será aprovechable para el diseño y distribución, se debe tener en cuenta franjas electromagnéticas, franjas de riveras de quebradas, tomas y ríos ya que dichas zonas no deben de ser habitables.
- b. Identificación de alturas e irregularidades del terreno: Es necesario plantear si el terreno es irregular en alturas y pendientes las terrazas confinadas, dichas terrazas caracterizarán zonas de misma altura o con pendiente adecuada.
- c. Distribución de zonas urbanísticas: De acuerdo a los dos puntos anteriores el diseñador ubica la distribución con las zonas aprovechables, demarcando las manzanas o grupos de viviendas, vías, zonas comunes y zonas de sección.
- d. Diseño de vías: es necesario que el diseñador urbanístico interprete y determine las alturas de terrazas y pendientes de las viviendas y zonas comunes de acuerdo a la configuración de diseño de las vías del complejo ya que por medio de las secciones, pendientes longitudinales y manejo de aguas lluvias, el diseñador urbanístico replanteará las cotas de pisos terminados de las viviendas y zonas comunes, dando en gran medida las longitudes de las terrazas y las transiciones entre las mismas.

3.4.1.2 Implantación urbanística. Desarrollado el diseño se procede a ubicar sobre el terreno dicho diseño de acuerdo al siguiente procedimiento:

a. Replanteo general del urbanismo: Se requiere por medio de equipos topográficos ubicar el urbanismo de forma global, replanteando las esquinas de cada manzana, vías y zonas comunes. Este procedimiento identificará que espacialmente el diseño cumpla con las áreas aprovechables del terreno, si se presenta el caso de que no es adecuado, se procede a notificar al diseñador para que realice los ajustes necesarios.

b. Replanteo detallado: De acuerdo a las modificaciones se replantea de forma detallada el proyecto incluyendo vértices de las manzanas de los grupos de viviendas, anchos de vías, andenes, zonas de sección y las zonas comunes detalladas.

c. Reloteo: Identificado y replanteado de forma detallada las manzanas se proceden a relotear posicionar cada una de las viviendas de acuerdo al tamaño de cada lote definido en los diseños arquitectónicos.

d. Ubicación puntos fijos: Para el proyecto se definirá puntos de ubicación fija, los cuales tienen como función dejar el posicionamiento en la etapa de construcción el urbanismo, ejecutando los replanteos necesarios por medio de estos puntos coordenados.

3.4.2 Procedimiento de diseño estructural. A continuación, se visualiza el procedimiento de diseño estructural:

3.4.2.1 Predimensionamiento. Las dimensiones preliminares se coordinan con los otros profesionales que participan en el diseño, tales como el arquitecto pues este define la distribución de la vivienda y el geotecnista ya que basados en su estudio se establecen los factores necesarios

para la cimentación acorde al sitio establecido.

El sistema estructural usado es la Mampostería De Muros Confinados: Es la construcción con base en piezas de mampostería unidas por medio de mortero, reforzada de manera principal con elementos de concreto reforzado construidos alrededor del muro, confinándolo y que cumple los requisitos del capítulo D.10.

Elegido el sistema estructural, se procede a ubicar ejes principales sobre los cuales están ubicados columnas y muros responsables de soportar el peso y el esfuerzo sísmico.

Posteriormente se procede a dimensionar el espesor de la placa basados en las luces entre apoyos simplemente apoyados, con un extremo continuo ambos extremos continuos y si es el caso en voladizo. A continuación, se muestran las tablas pertinentes del título C de la NSR-10.

Esta tabla se usa para dimensionar placas cubiertas ya que estas no soportan ninguna carga adicional.

Tabla 1. Alturas o espesores mínimos de vigas no preesforzadas o losas reforzadas en una dirección a menos que se calculen las deflexiones

	Espesor mínimo, h			
	Simplemente apoyados	Con un Extremo continuo	Ambos Extremos continuos	En voladizo
Elementos	Elementos que NO soporten o estén ligados a divisiones u otro tipo de elementos susceptibles de dañarse debido a deflexiones grandes.			
Losas macizas en una dirección	$\frac{\ell}{20}$	$\frac{\ell}{24}$	$\frac{\ell}{28}$	$\frac{\ell}{10}$
Vigas o losas nervadas en una dirección	$\frac{\ell}{16}$	$\frac{\ell}{18.5}$	$\frac{\ell}{21}$	$\frac{\ell}{8}$

Fuente: NSR 10.

Esta tabla se usa para dimensionar placas de entrepiso ya que este si soporta cargas, tales como muros divisorios

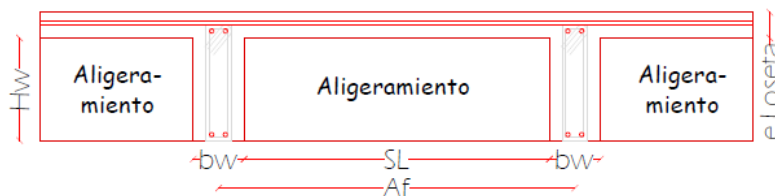
Tabla 2. Alturas o espesores mínimos encomendados para vigas no preesforzadas o losas reforzadas en una dirección que soporten muros divisorios y participaciones frágiles susceptibles de dañarse debido a deflexiones grandes, a menos que se calculen las deflexiones

	Espesor mínimo, h			
	Simplemente apoyados	Con un Extremo continuo	Ambos Extremos continuos	En voladizo
Elementos	Elementos que soporten o estén ligados a divisiones u otro tipo de elementos susceptibles de dañarse debido a deflexiones grandes.			
Losas macizas en una dirección	$\frac{\ell}{14}$	$\frac{\ell}{16}$	$\frac{\ell}{19}$	$\frac{\ell}{7}$
Vigas o losas nervadas en una dirección	$\frac{\ell}{11}$	$\frac{\ell}{12}$	$\frac{\ell}{14}$	$\frac{\ell}{5}$

La Notas son las mismas de la Tabla C.9.5(a) del Reglamento.:

Fuente: NSR 10.

Posterior a definir el espesor de la placa se procede a verificar los siguientes parámetros de alturas y espaciamentos.



DETALLE PLACA ALIGERADA

$e \text{ Loseta} > 0.045 \text{ m}$

$H w < 5 * bw$

$b w > 0.10 \text{ m}$

$SL/20 > e \text{ Loseta}$

$Af < 1.2\text{m}$ y $2.5H > Af$

Figura 1. Detalle placa aligerada

3.4.2.2 Evaluación de la solicitud definitiva. Con las dimensiones de los elementos de la estructura definidas como resultado del paso anterior, se evalúan todas las solicitaciones que pueden afectar la edificación de acuerdo con los requisitos del Título B del Reglamento. Estas incluyen: el efecto gravitacional de la masa de los elementos estructurales, o peso propio, las cargas de acabados y elementos no estructurales, las cargas muertas, las fuerzas de viento, las deformaciones impuestas por efectos reológicos de los materiales estructurales y asentamientos del suelo que da apoyo a la fundación. Así mismo se debe determinar la masa de la edificación y su contenido cuando así lo exige el Reglamento, la cual será empleada en la determinación de los efectos sísmicos, de acuerdo con los pasos siguientes.

Cargas muertas:

La carga muerta cubre todas las cargas de elementos permanentes de construcción incluyendo su estructura, los muros, pisos, cubiertas, cielos rasos, escaleras, equipos fijos y todas aquellas cargas que no son causadas por la ocupación y uso de la edificación. Las fuerzas netas de

preesfuerzo deben incluirse dentro de la carga muerta.

Cargas vivas:

Las cargas vivas son aquellas cargas producidas por el uso y ocupación de la edificación y no deben incluir cargas ambientales tales como viento y sismo. Las cargas vivas en las cubiertas son aquellas causadas por:

- Los materiales, equipos y trabajadores utilizados en el mantenimiento de la cubierta
- Las causadas por objetos móviles, tales como materas u otros objetos decorativos, y por las personas que tengan acceso a ellas.

A continuación, se definen las cargas vivas y muertas definidas para entrepiso y cubierta.

PESO CUBIERTA PLACA		PESO CUBIERTA TANQUES	
Loseta	1.2	Loseta	1.2
Nervio	0.929032	Nervio	0.929032
Aligeramiento	1	Aligeramiento	1
Acabado Superior	0.4	Acabado Superior	0.4
Acabado Inferior	0.25	Acabado Inferior	0.25
Muros Divisorios	0	Tanques	1.81
D	3.78	D	5.59
L	1.8	L	1.8
WD	0	WD	0
WL	0	WL	0

Figura 2. Cargas vivas y muertas definidas para entrepiso y cubierta

Combinaciones de carga:

Excepto cuando así se indique en la parte correspondiente a cada uno de los materiales que se regulan en este Reglamento, deben tenerse en cuenta todas las cargas indicadas a continuación

actuando en las combinaciones que se dan. El diseño debe hacerse para la combinación que produzca el efecto más desfavorable en la edificación, en su cimentación, o en el elemento estructural bajo consideración. El efecto más desfavorable puede ocurrir cuando una o varias de las cargas no actúen. A continuación, se encuentran las combinaciones explícitas en la NSR-10.

$D + F$	(B.2.3-1)
$D + H + F + L + T$	(B.2.3-2)
$D + H + F + (L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e)$	(B.2.3-3)
$D + H + F + 0.75(L + T) + 0.75(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e)$	(B.2.3-4)
$D + H + F + W$	(B.2.3-5)
$D + H + F + 0.7E$	(B.2.3-6)
$D + H + F + 0.75W + 0.75L + 0.75(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e)$	(B.2.3-7)
$D + H + F + 0.75(0.7E) + 0.75L + 0.75(L_r \text{ ó } G \text{ ó } L_e)$	(B.2.3-8)
$0.6D + W + H$	(B.2.3-9)
$0.6D + 0.7E + H$	(B.2.3-10)

Figura 3. Combinaciones de carga

3.4.2.3 Obtención del nivel de amenaza sísmica y los valores de A_a y A_v . Este paso consiste en localizar el lugar donde se construirá la edificación dentro de los mapas de zonificación sísmica dados en el Capítulo A.2 del Reglamento y en determinar el nivel de amenaza sísmica del lugar, de acuerdo con los valores de los parámetros A_a y A_v obtenidos en los mapas de zonificación sísmica del Capítulo A.2. El nivel de amenaza sísmica se clasificará como alta, intermedia o baja. En el Apéndice A-4 se presenta una enumeración de los municipios colombianos, con su definición de la zona de amenaza sísmica, y los valores de los parámetros A_a y A_v , entre otros.

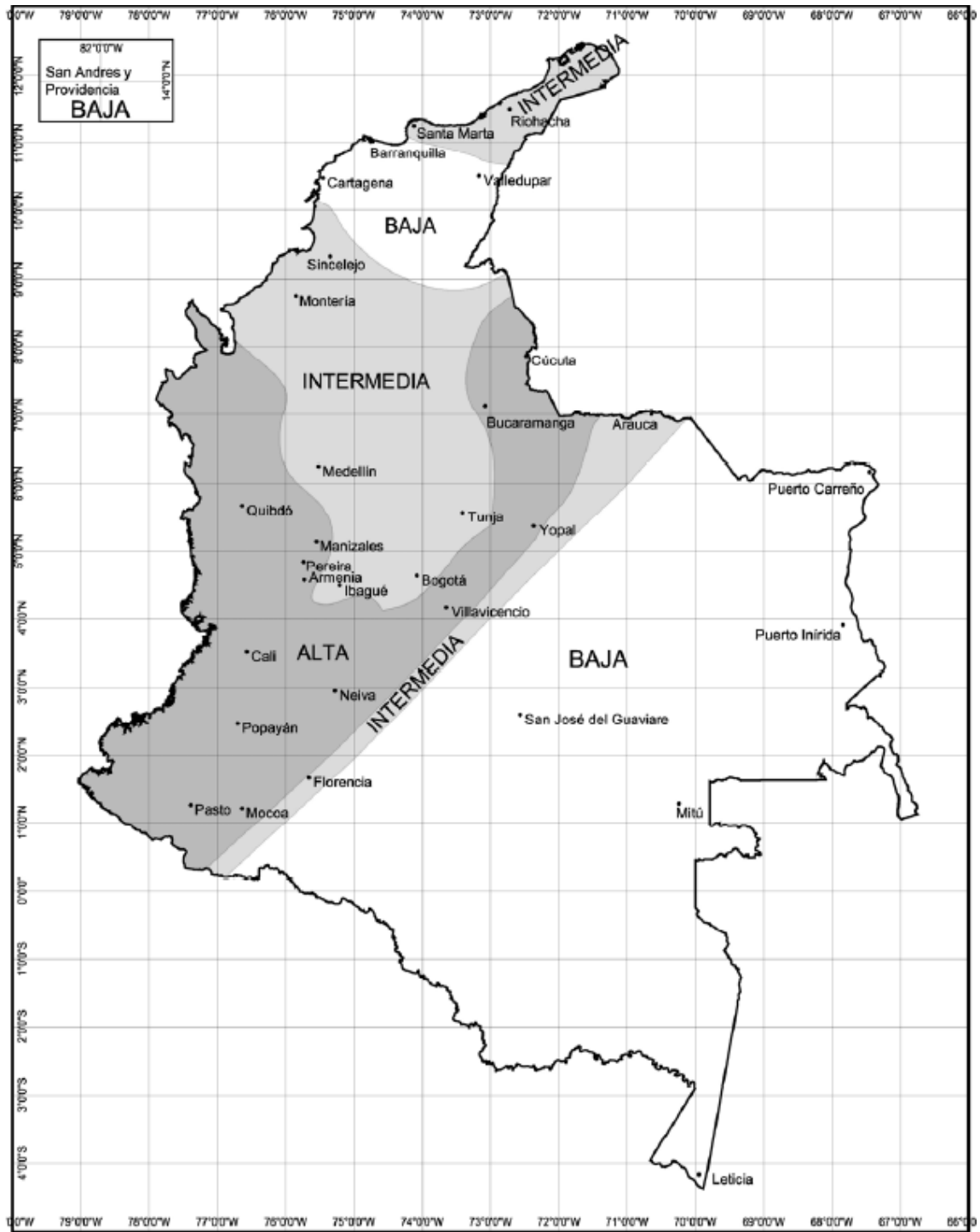


Figura 4. Zonas de amenaza sísmica aplicable a edificaciones para la NSR-10 en función de Aa y Av

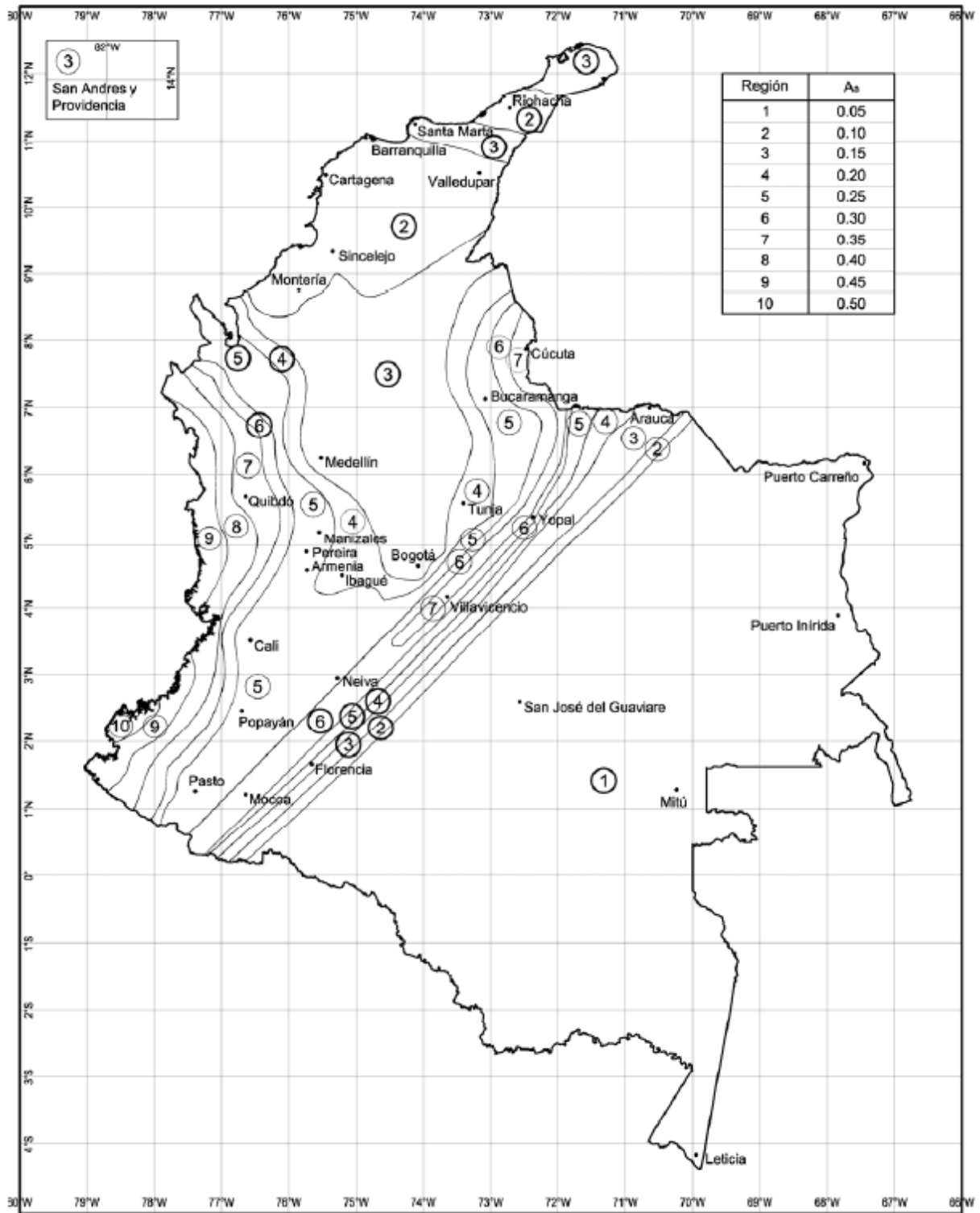


Figura 5. Mapa de valores de A_a

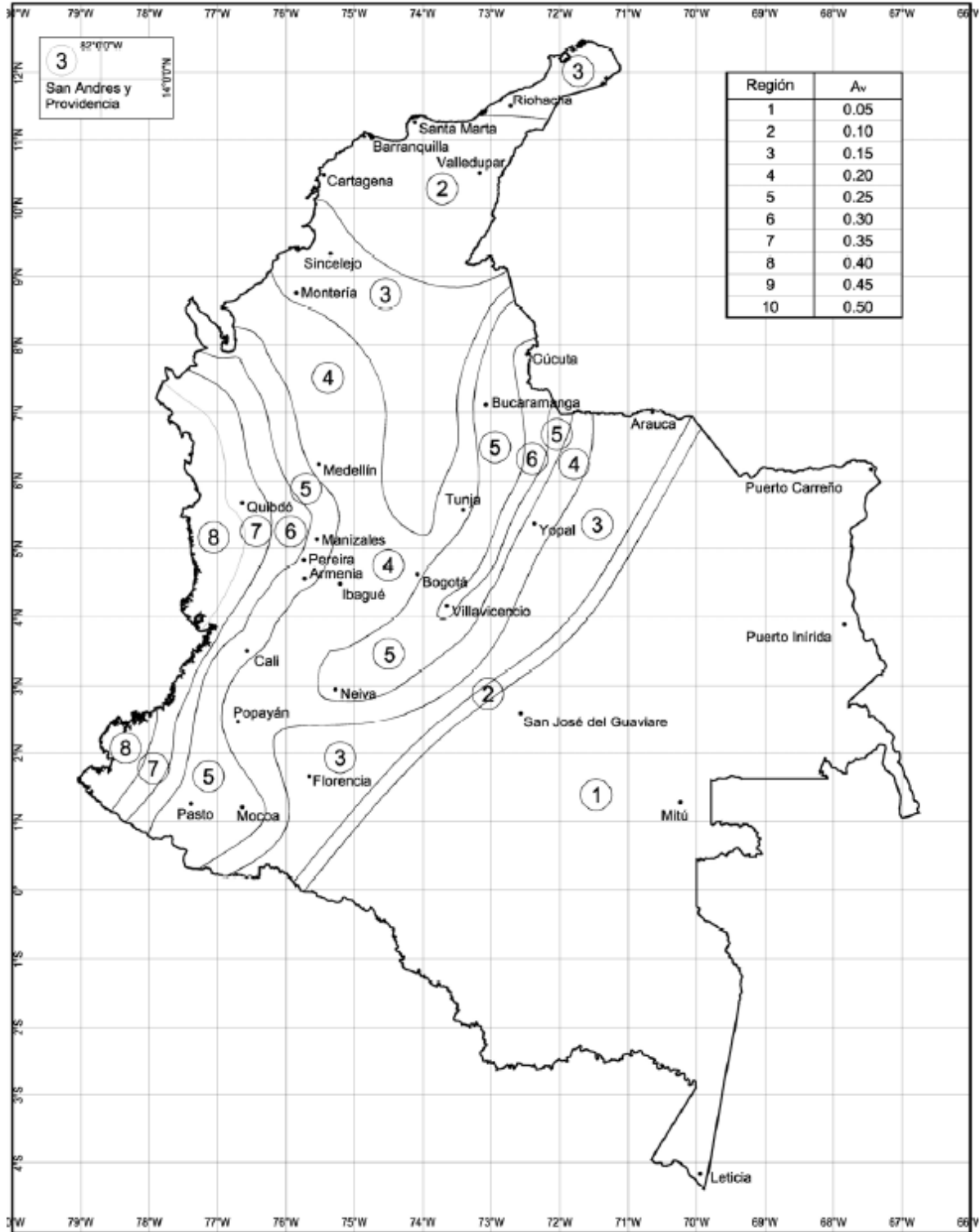


Figura 6. Mapa de valores de Av

3.4.2.4 Movimientos sísmicos de diseño. Deben definirse unos movimientos sísmicos de diseño en el lugar de la edificación, de acuerdo con los requisitos del Capítulo A.2 del Reglamento, tomando en cuenta: (a) La amenaza sísmica para el lugar determinada en el paso 1, expresada a través de los parámetros A_a y A_v , los cuales representan la aceleración horizontal pico efectiva y la velocidad horizontal pico efectiva expresada en términos de aceleración del sismo de diseño, (b) Las características de la estratificación del suelo subyacente en el lugar a través de unos coeficientes de sitio F_a y F_v , (c) La importancia de la edificación para la recuperación de la comunidad con posterioridad a la ocurrencia de un sismo a través de un coeficiente de importancia I . Las características de los movimientos sísmicos de diseño se expresan por medio de un espectro elástico de diseño.”

Tipo de perfil	Descripción	Definición
A	Perfil de roca competente	$\bar{v}_s \geq 1500$ m/s
B	Perfil de roca de rigidez media	1500 m/s > $\bar{v}_s \geq 760$ m/s
C	Perfiles de suelos muy densos o roca blanda, que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	760 m/s > $\bar{v}_s \geq 360$ m/s
	perfiles de suelos muy densos o roca blanda, que cumplan con cualquiera de los dos criterios	$\bar{N} \geq 50$, o $\bar{s}_u \geq 100$ kPa (≈ 1 kgf/cm ²)
D	Perfiles de suelos rígidos que cumplan con el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	360 m/s > $\bar{v}_s \geq 180$ m/s
	perfiles de suelos rígidos que cumplan cualquiera de las dos condiciones	$50 > \bar{N} \geq 15$, o 100 kPa (≈ 1 kgf/cm ²) > $\bar{s}_u \geq 50$ kPa (≈ 0.5 kgf/cm ²)
E	Perfil que cumpla el criterio de velocidad de la onda de cortante, o	180 m/s > \bar{v}_s
	perfil que contiene un espesor total H mayor de 3 m de arcillas blandas	IP > 20 w $\geq 40\%$ 50 kPa (≈ 0.50 kgf/cm ²) > \bar{s}_u
F	Los perfiles de suelo tipo F requieren una evaluación realizada explícitamente en el sitio por un ingeniero geotecnista de acuerdo con el procedimiento de A.2.10. Se contemplan las siguientes subclases: F₁ — Suelos susceptibles a la falla o colapso causado por la excitación sísmica, tales como: suelos licuables, arcillas sensitivas, suelos dispersivos o débilmente cementados, etc. F₂ — Turba y arcillas orgánicas y muy orgánicas (H > 3 m para turba o arcillas orgánicas y muy orgánicas). F₃ — Arcillas de muy alta plasticidad (H > 7.5 m con Índice de Plasticidad IP > 75) F₄ — Perfiles de gran espesor de arcillas de rigidez mediana a blanda (H > 36 m)	

Figura 7. Valores del coeficiente F_a , para la zona de periodos cortos del espectro

Tipo de Perfil	Intensidad de los movimientos sísmicos				
	$A_a \leq 0.1$	$A_a = 0.2$	$A_a = 0.3$	$A_a = 0.4$	$A_a \geq 0.5$
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.2	1.2	1.1	1.0	1.0
D	1.6	1.4	1.2	1.1	1.0
E	2.5	1.7	1.2	0.9	0.9
F	véase nota	véase nota	véase nota	Véase nota	véase nota

Nota: Para el perfil tipo **F** debe realizarse una investigación geotécnica particular para el lugar específico y debe llevarse a cabo un análisis de amplificación de onda de acuerdo con A.2.10.

Figura 8. Valores del coeficiente F_v , para la zona de períodos intermedios del espectro

Tipo de Perfil	Intensidad de los movimientos sísmicos				
	$A_v \leq 0.1$	$A_v = 0.2$	$A_v = 0.3$	$A_v = 0.4$	$A_v \geq 0.5$
A	0.8	0.8	0.8	0.8	0.8
B	1.0	1.0	1.0	1.0	1.0
C	1.7	1.6	1.5	1.4	1.3
D	2.4	2.0	1.8	1.6	1.5
E	3.5	3.2	2.8	2.4	2.4
F	véase nota	véase nota	véase nota	Véase nota	véase nota

Nota: Para el perfil tipo **F** debe realizarse una investigación geotécnica particular para el lugar específico y debe llevarse a cabo un análisis de amplificación de onda de acuerdo con A.2.10.

Figura 9. Valores del coeficiente de importancia I

Grupo de Uso	Coefficiente de Importancia, I
IV	1.50
III	1.25
II	1.10
I	1.00

Departamento	Norte de Santander
Ciudad	Cúcuta
Zona de Amenaza Sísmica	Alta
Tipo de Suelo	C
Aa	0.35
Av	0.3
Ae	0.25
Ad	0.1
Fa	1.05
Fv	1.5
Grado de Importancia	I
I	1.25
Ct	0.047
a	0.9
Altura del Edificio	3
Ta	0.126330143
To	0.12244898
Tc	0.587755102
TL	3.6
Sa	1.1484375
k	1

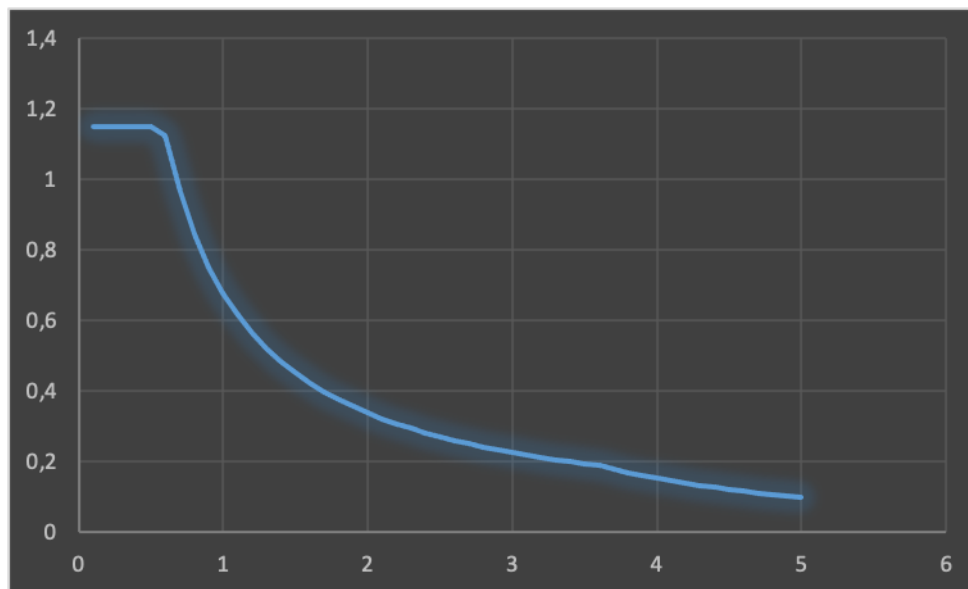


Figura 10. Espectro elástico de aceleraciones de diseño como fracción de g

3.4.2.5 Elaboración de modelos estructurales. Los modelos estructurales fueron realizados por medio del software ETABS 2016. El cual nos permitió aplicar el método de la fuerza horizontal equivalente y obtener los desplazamientos de cada edificación.

El proceso de elaboración de cada modelo fue el siguiente:

1. Calibrar el programa en las unidades MKS

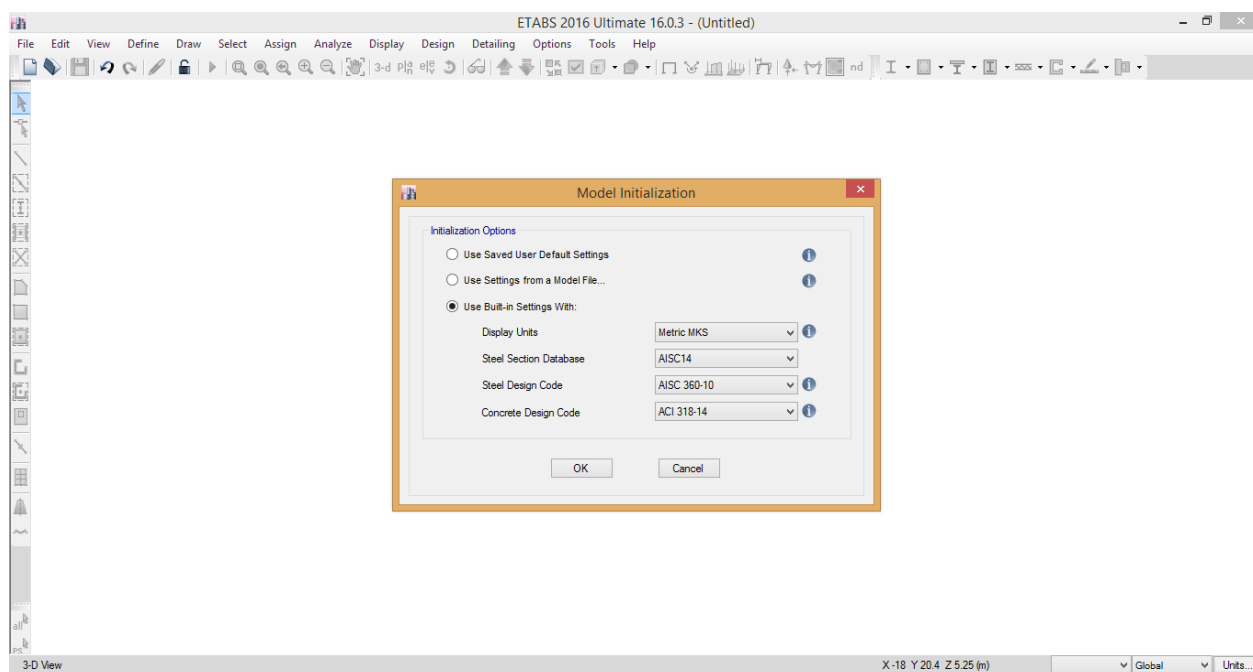


Figura 11. Calibrar el programa en las unidades MKS

2. En la opción de New Model seleccionar Grid Only en el cual se ubican el número de ejes tanto en X como en Y al igual que los pisos o niveles y la altura de los mismos

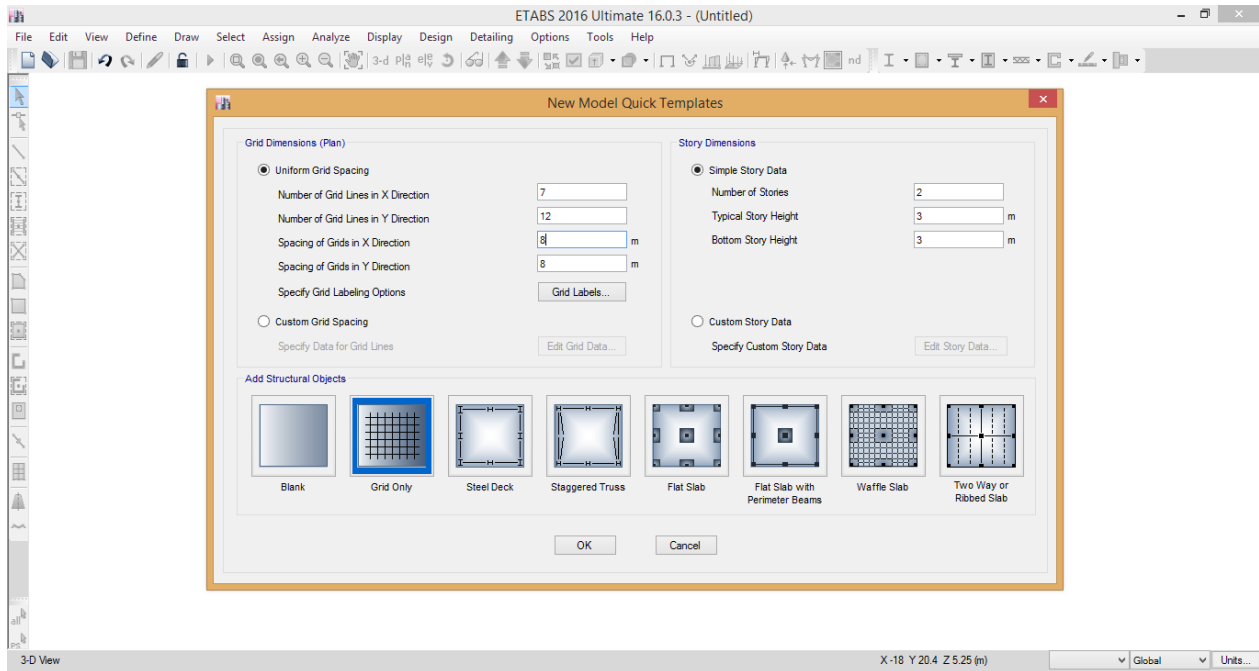
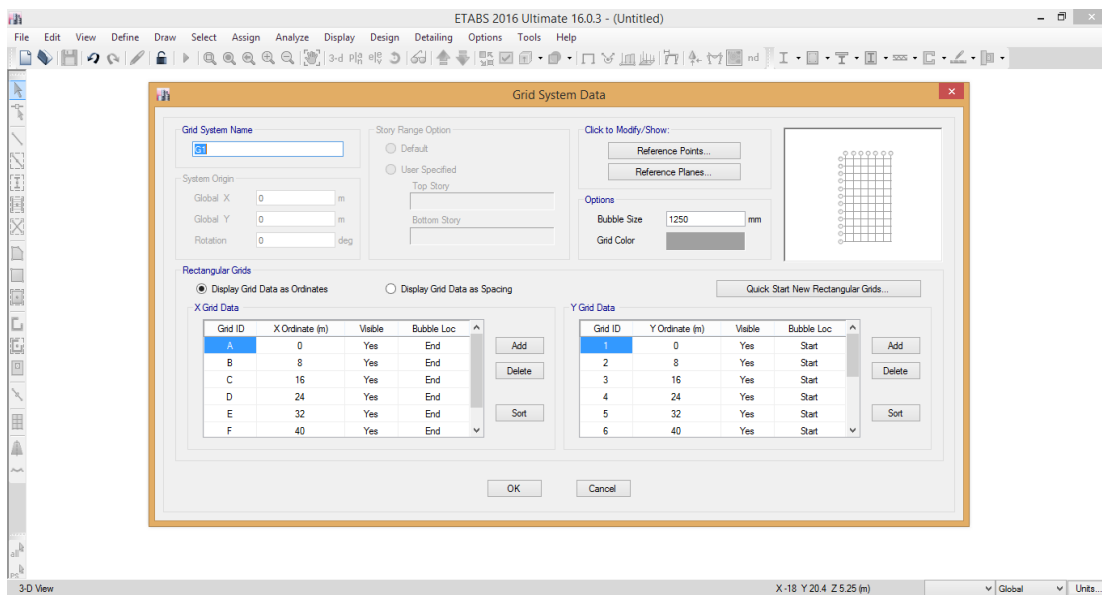


Figura 12. Opción de New Model

3. En la opción Edit Grid Data, abrir el comando Modify/Show System e introducir las distancias entre ejes y alturas de piso. Para el valor de las alturas de piso en el proyecto se calculó una altura aproximada al dividir la altura total del edificio entre el número de Pisos.



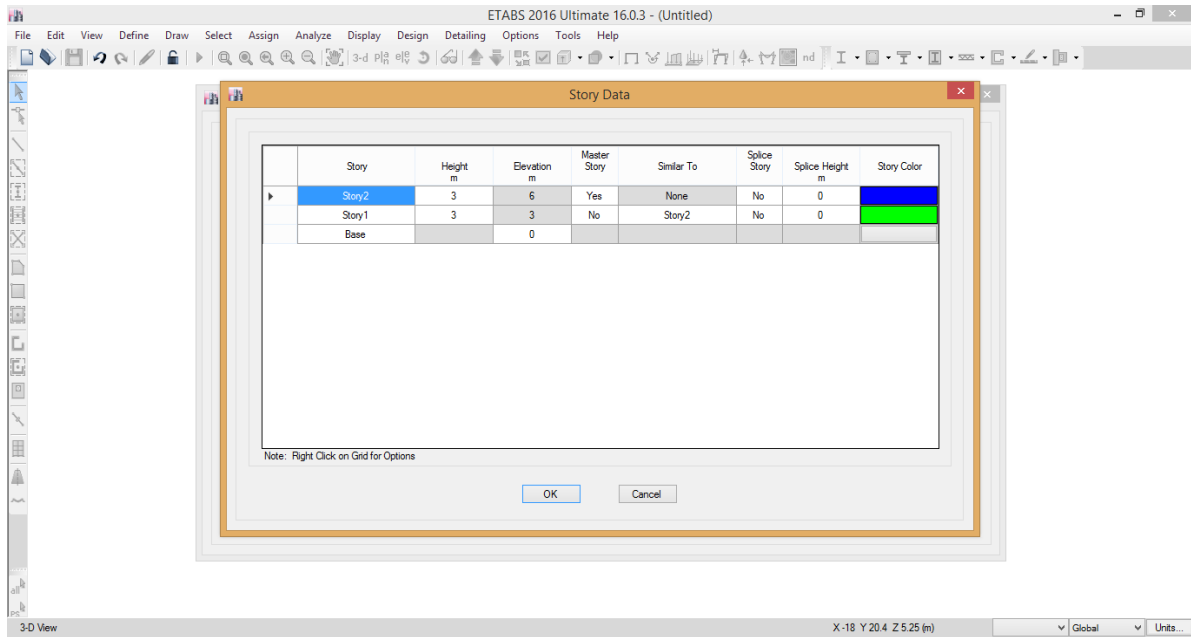


Figura 13. Opción Edit Grid Data

4. En la barra de comandos Define, seleccionar la opción Materials, abrir el comando Add New Material.

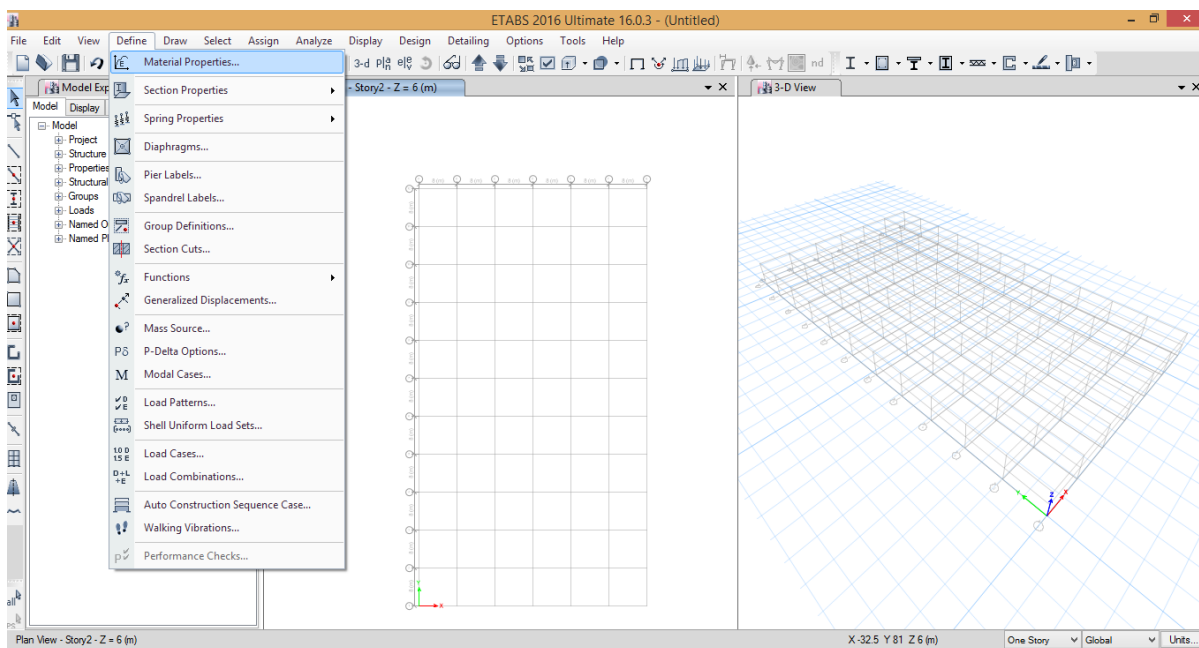


Figura 14. Opción Materials

5. En la ventana emergente diligenciar los campos de la siguiente forma. Material Name se introduce el nombre del concreto con el cual se va a trabajar en este caso para los modelos desarrollados se utilizó el concreto cuyo $f'c$ es de 28 Mpa, Display Color seleccionar color de preferencia, Material Type seleccionar Concrete, Weight per Unit Volume digitar 24, Modulus of Elasticity, E digitar 24870062.32 (resultado de la operación $4700*((f'c)^{(1/2)})*1000$), Poisson's Ratio, U digitar 0.2, Coefficient of thermal Expansion, A digitar 0.0000099, Specified Concrete Compressive Strength, $f'c$ digitar 28000 y por ultimo dar clic en ok.

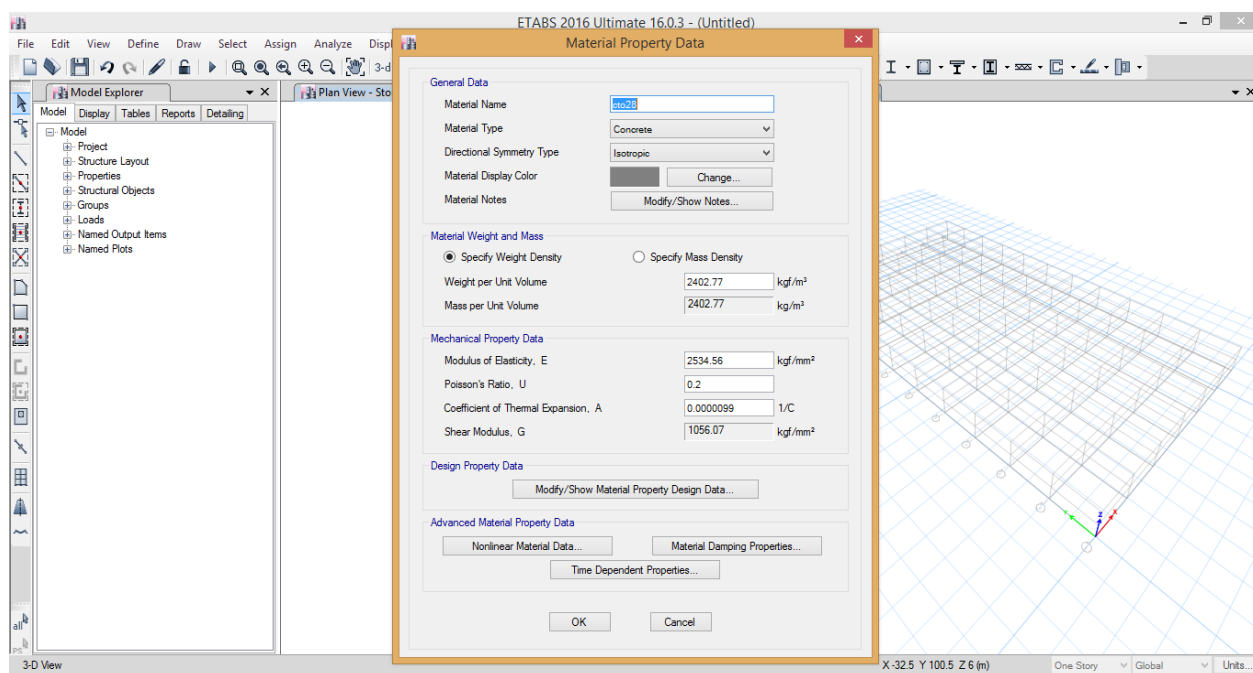
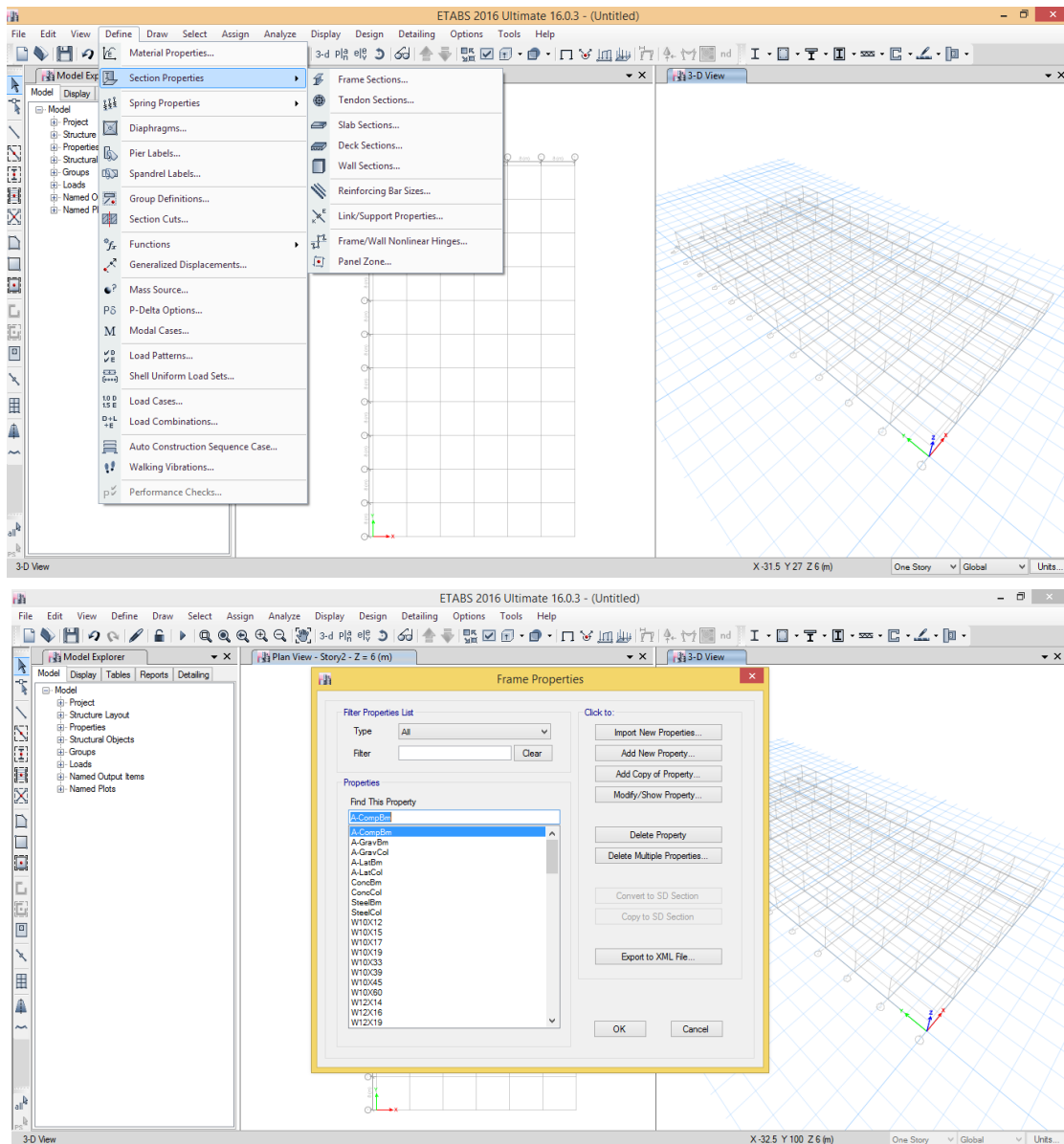
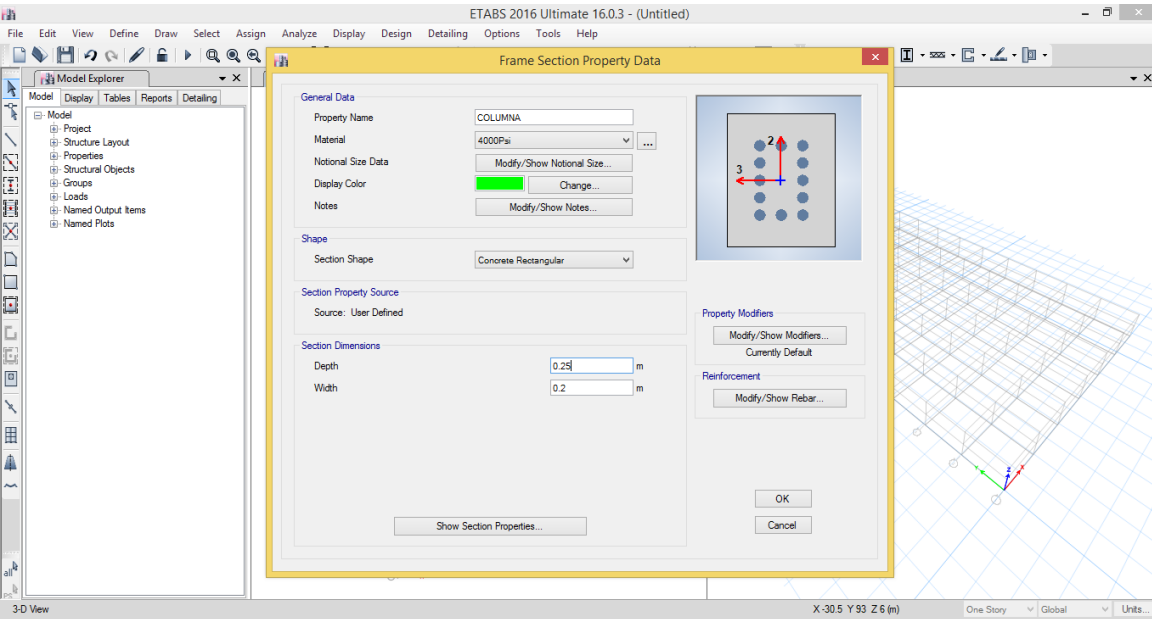
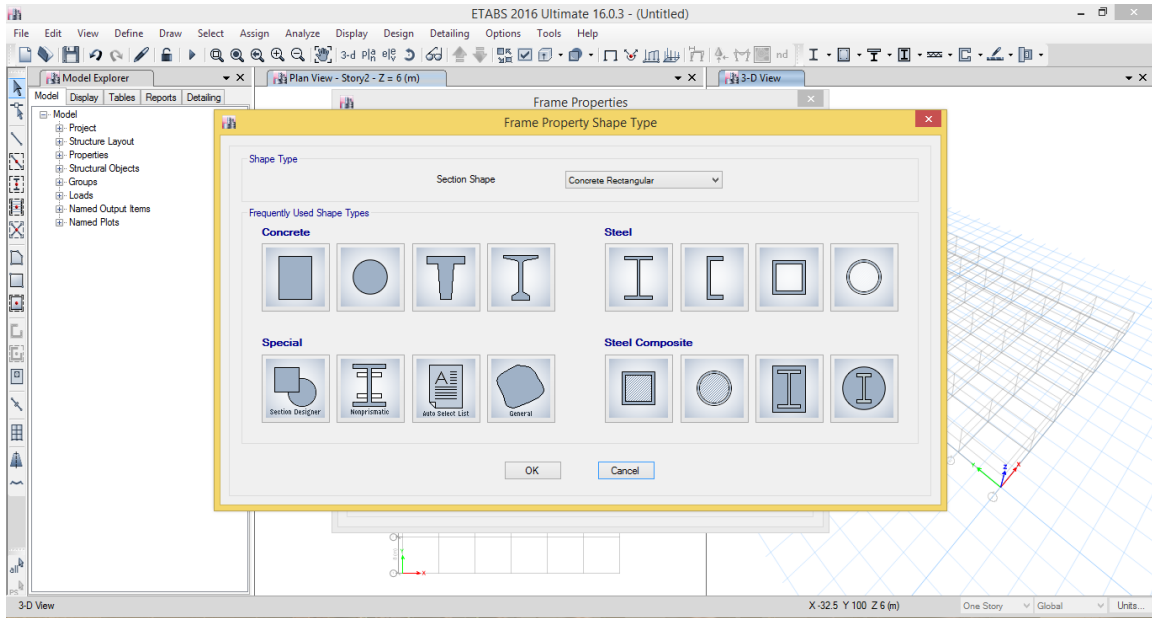


Figura 15. Material Name

6. En la barra de comandos Define, seleccionar la opción Frame Sections, abrir el comando Add New Property, en la lista desplegable de Frame Section Property Type seleccionar Concrete, dar clic en la sección requerida (en el proyecto solo se utilizaron dos tipos de secciones (Rectangular y Circular). En la ventana emergente diligenciar la siguiente información en el cuadro de texto Section Name digitar el nombre de la sección, en la lista desplegable Material

seleccionar el material creado anteriormente, para el caso de sección rectangular en el cuadro de texto Depth (t3) digitar la altura de la sección y en el cuadro de texto Width (t2) digitar la base de la sección, en el caso de sección circular en el cuadro de texto Diameter (t3) digitar el diámetro de la sección, en la opción Concrete Reinforcement dar clic, en el campo de Design type seleccionar según el caso Column si la sección pertenece a una columna o muro estructural o Beam si la sección hace referencia a una viga. Por ultimo dar clic en ok.





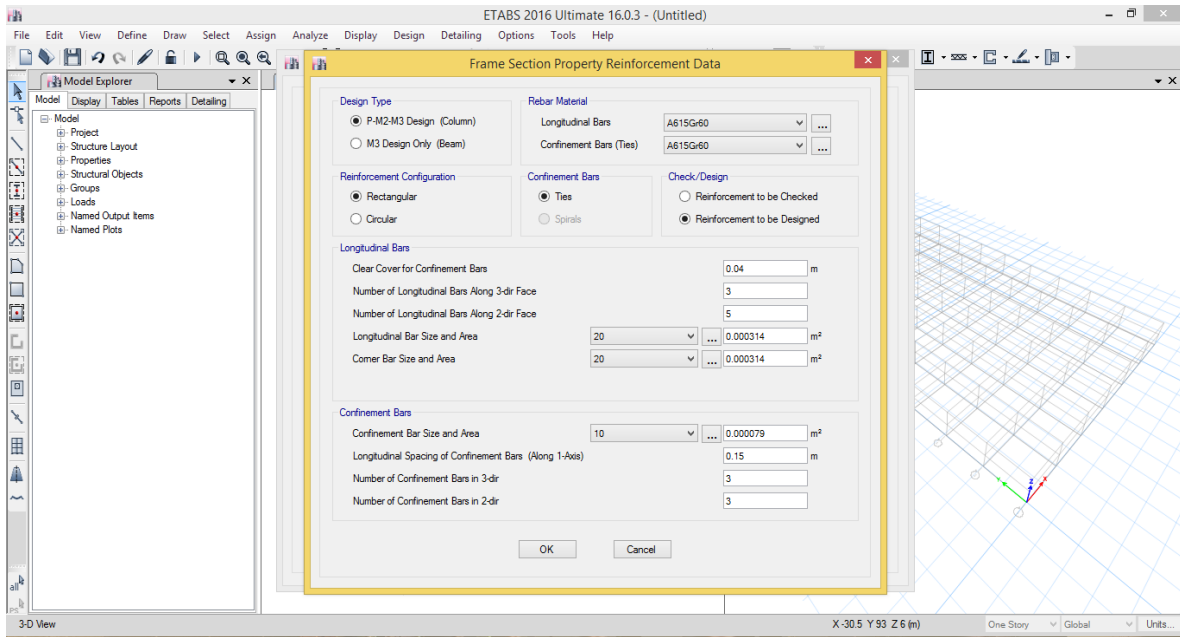


Figura 16. Opción Frame Sections

7. En la barra de herramientas Draw seleccionar la opción Draw Frame/ Cable Element, en la lista desplegable de Section seleccionar la sección creada con anterioridad y que se desea dibujar, empezar a trazar entre los ejes las vigas y entre los pisos las columnas.

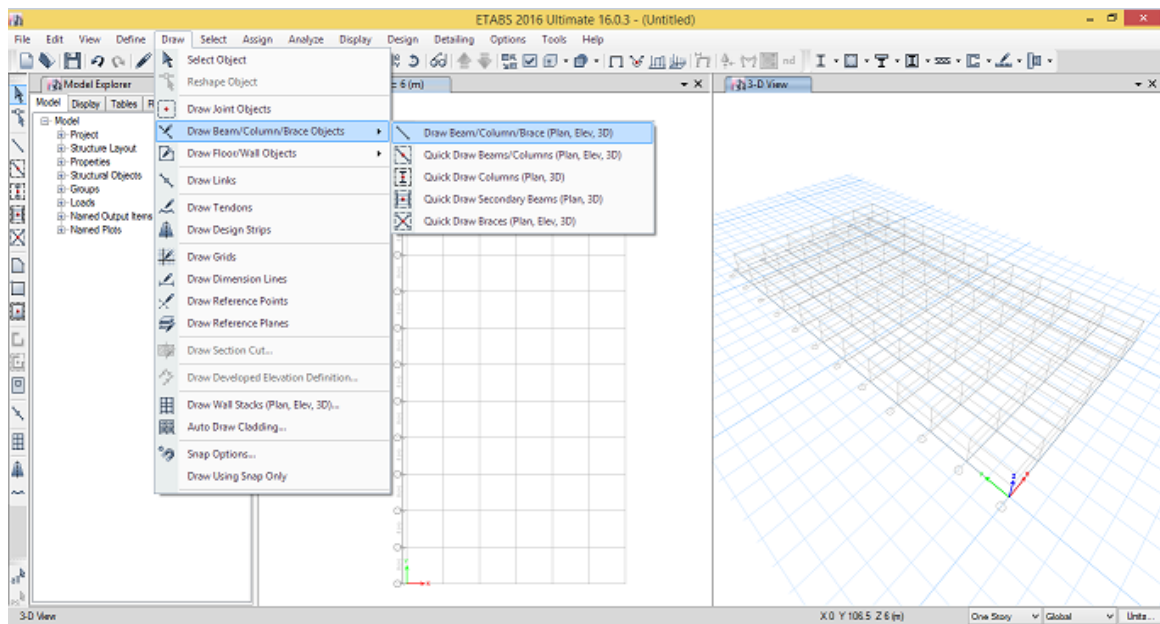


Figura 17. Opción Draw Frame

8. En el primer piso seleccionar los nudos de apoyo de las columnas, desplegar la barra de herramientas Assign, seleccionar la opción joint, dar clic en Restraints y seleccionar la opción de empotramiento. Por ultimo dar clic en ok

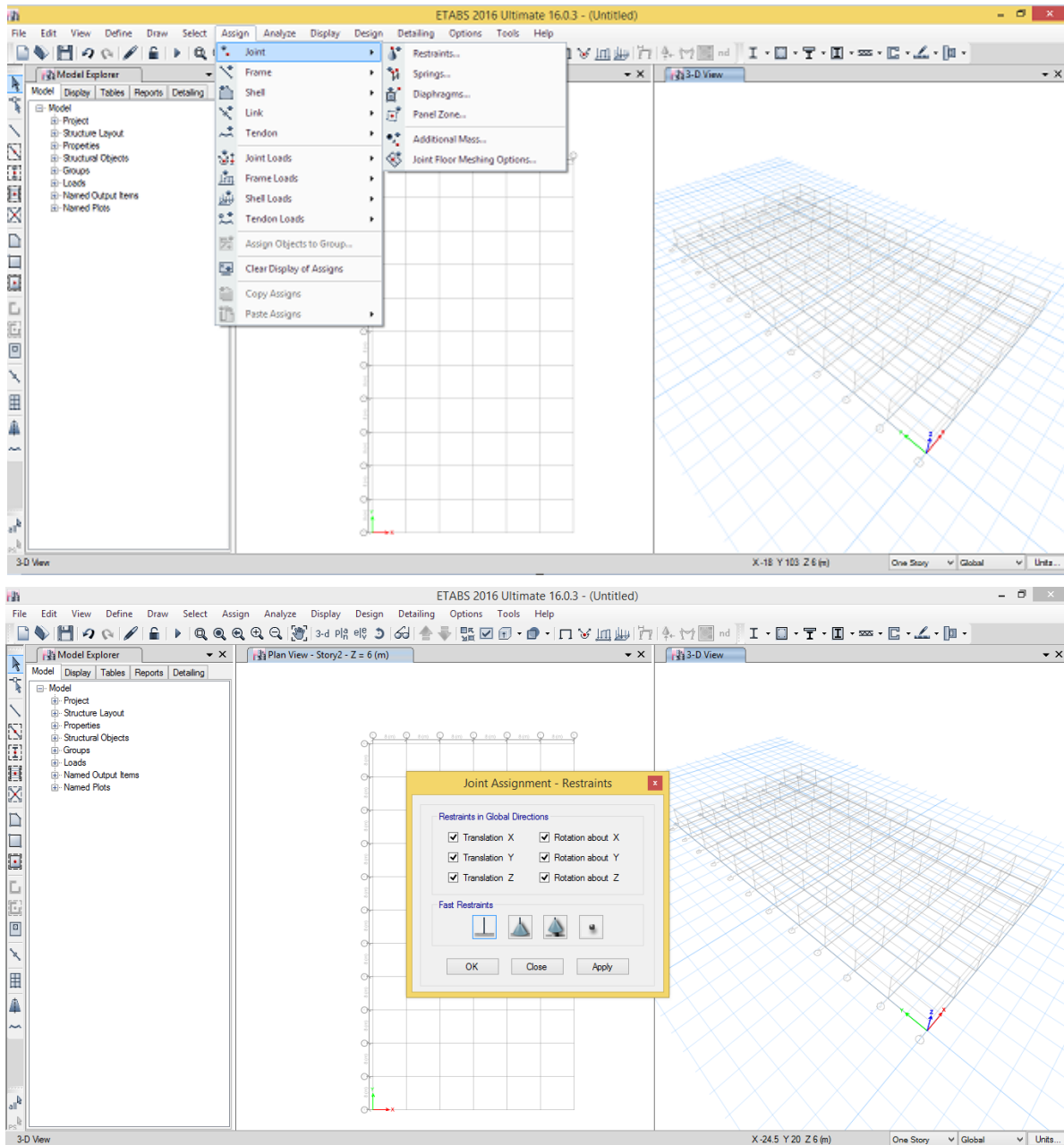


Figura 18. Opción Joint

9. En la barra de comandos Define, seleccionar la opción Area Sections, abrir el comando Add New Sections Labels, en el cuadro de texto Section Name digitar el nombre de la sección, en la lista de botones Type seleccionar la opción Membrane, en la lista desplegable Material Name Seleccionar el material creado anteriormente, en los cuadros de texto Membrane y Bending digitar 0.00000001 en ambos, por ultimo dar clic en ok.

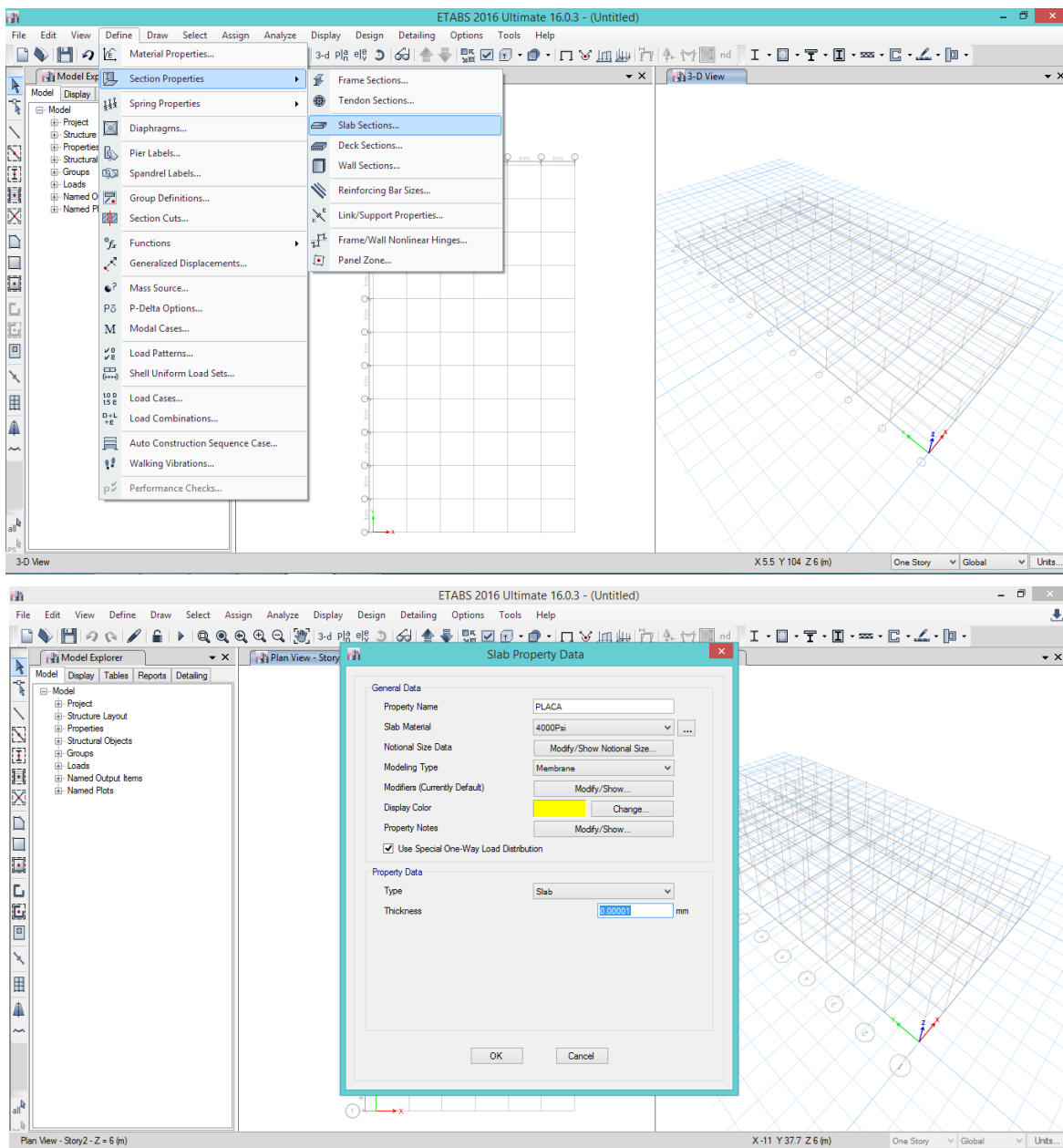


Figura 19. Opción Area Sections

10. Seleccionar los paneles dibujados en cada piso, desplegar la barra de herramientas Assign, desplegar la opción Area Loads, dar clic en la opción Uniform (Shell), en la lista desplegable Load Case Name seleccionar DEAD y en el cuadro de texto Load digitar el valor de la carga muerta en Kn/m^2 (en el proyecto se trabajó con un valor de carga muerta aproximada de 7.03 Kn/m^2 en el entrepiso y de 3.78 Kn/m^2 en la cubierta).

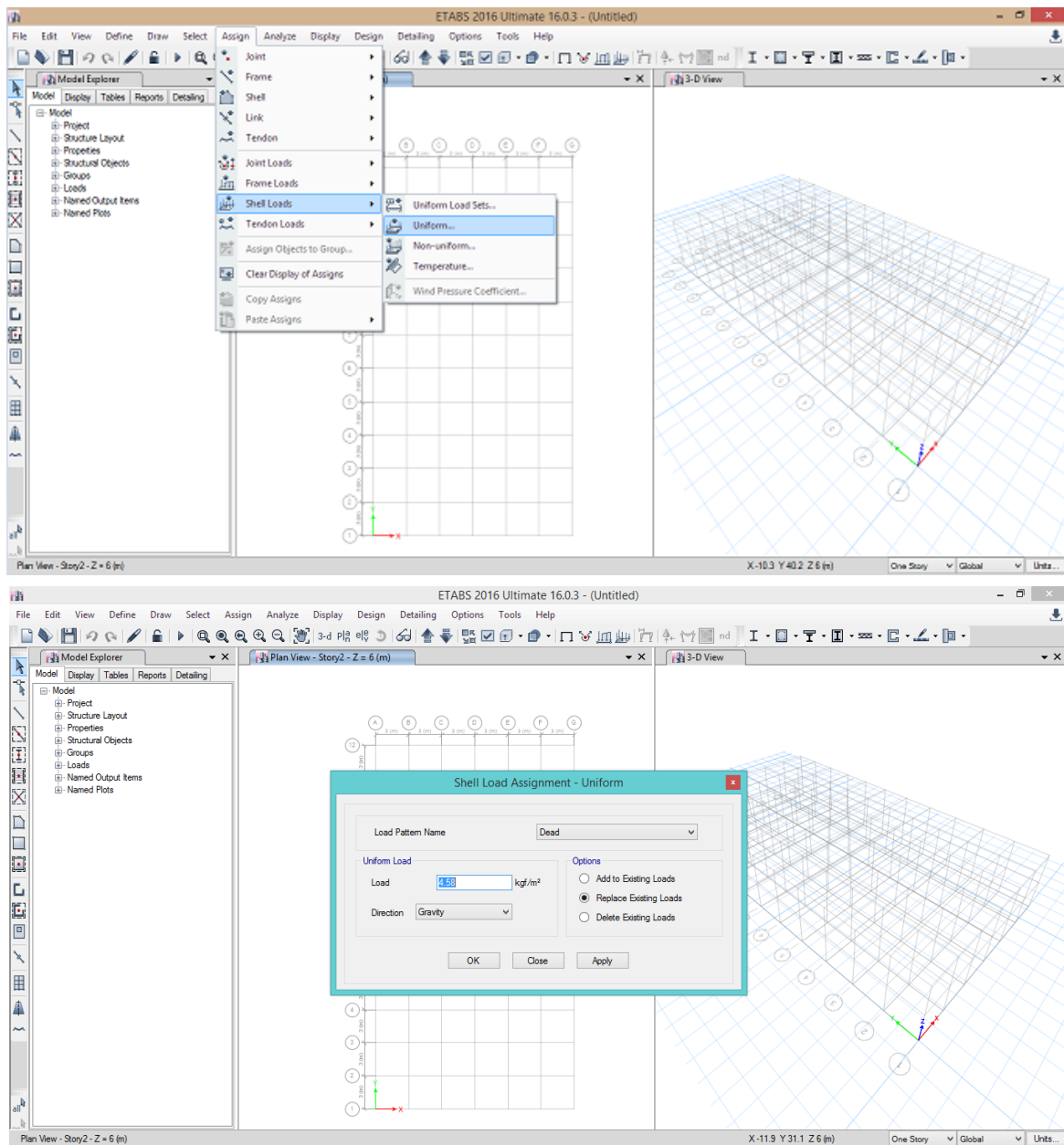
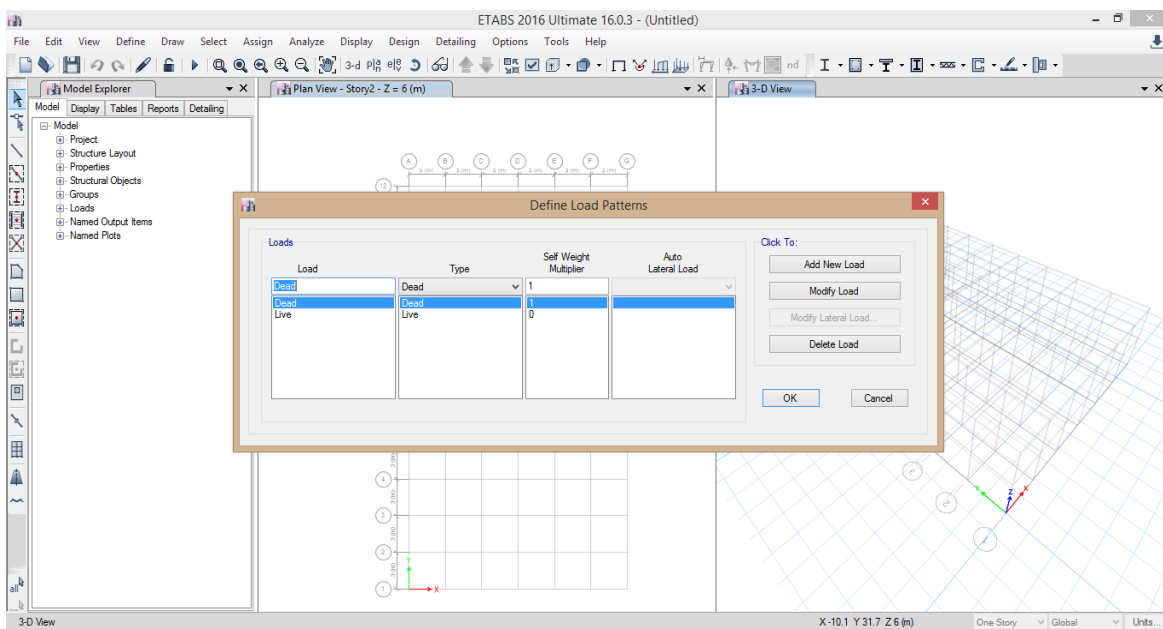


Figura 20. Opción Area Loads

11. En la barra de herramientas Define dar clic en la opción Load Case, en el cuadro de texto Name digitar el nombre de la fuerza a crear en este caso se crearan las Fuerzas Sismicas en X y Y (F_{sx} y F_{sy}), en la lista desplegable Type seleccionar Quake, en el cuadro de texto Self Weight Multiplier digitar 0, en la lista desplegable Auto Lateral Load seleccionar User Coefficient, dar clic en Add New Load, seleccionar la Fuerza creada, dar clic en Modify Lateral Load, en la lista de botones de la opción Load Direction and Diaphragm Eccentricity seleccionar Global X Direction si se está creando la Fuerza sísmica en el sentido X o Global Y Direction para la Fuerza sísmica en el sentido Y, en el cuadro de texto Base Shear Coefficient, C digitar el valor de Sa calculado en el espectro sísmico de diseño, en el cuadro de texto Building Height exp, K digitar el Valor del coeficiente K obtenido en el espectro de diseño. Por ultimo dar clic en ok.



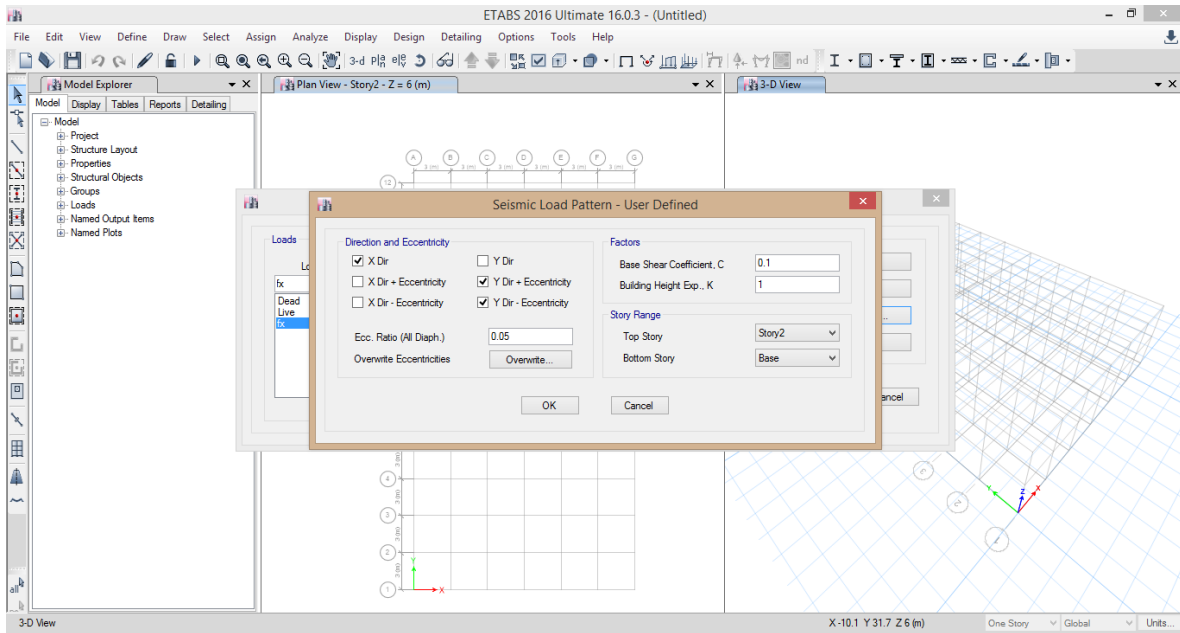
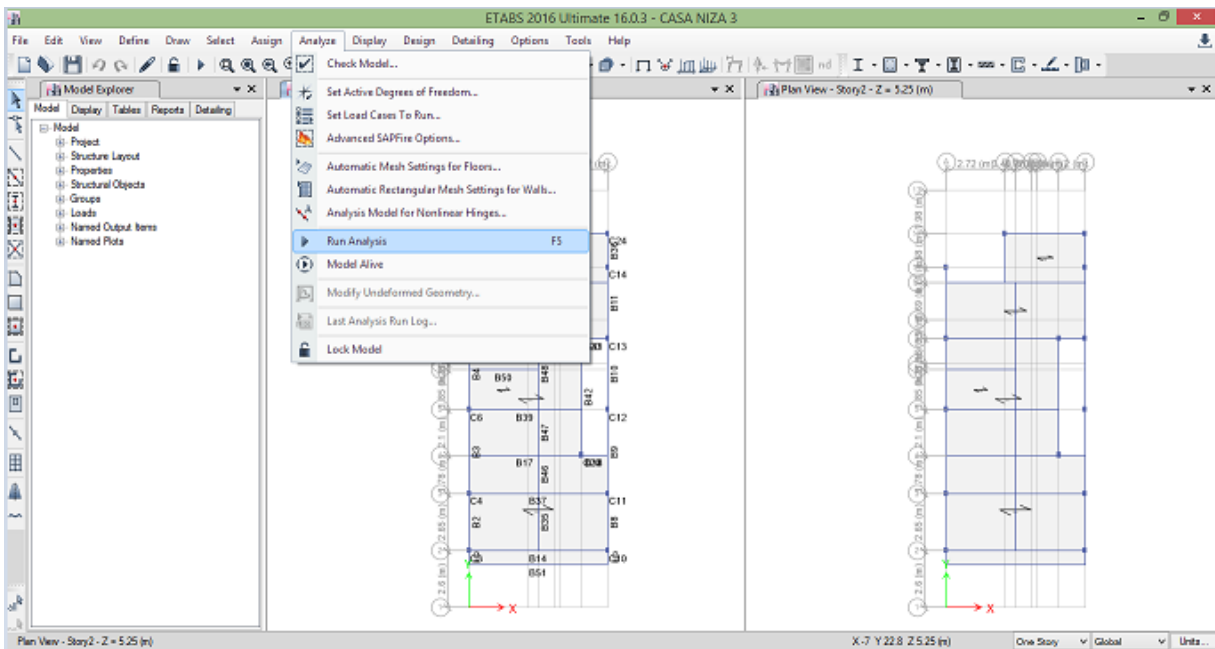


Figura 21. Opción Load Case

12. Por ultimo en la barra de herramientas Analyze dar clic en la opción Run Analysis, seleccionar la fuerza MODAL, dar clic en Run/ Do Not Run Case, y para finalizar dar clic en Run Now.



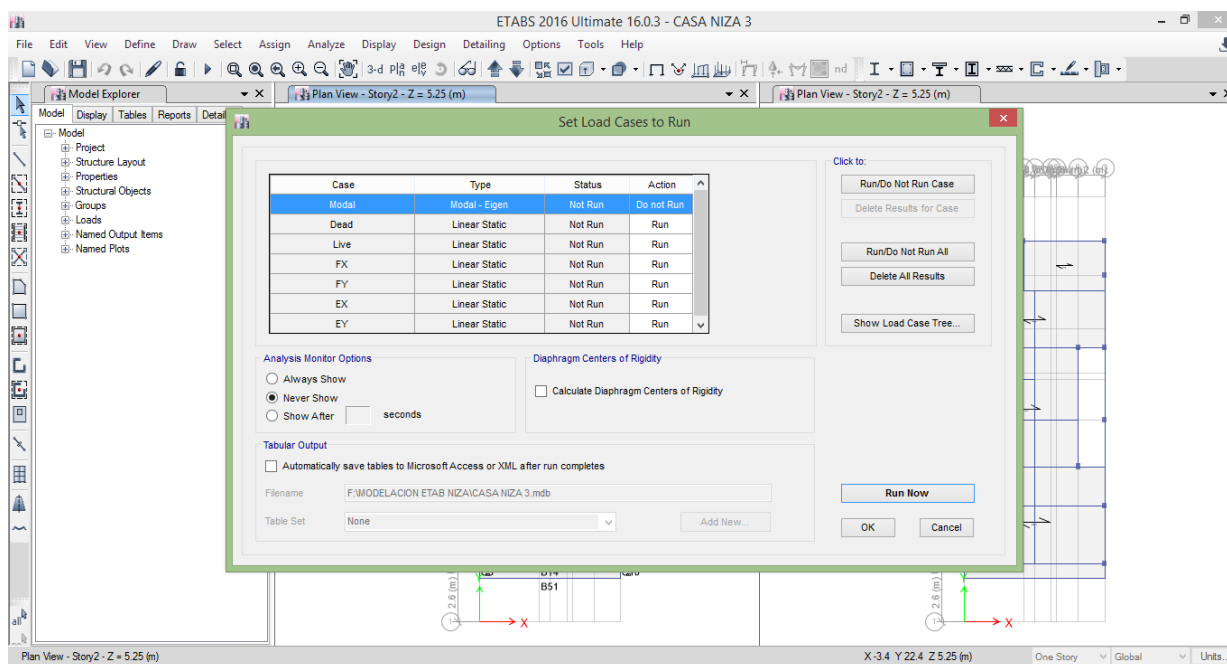


Figura 22. Opción Run Analysis

3.4.2.6 Verificación de las derivas. Como resultado del análisis realizado en el programa descrito anteriormente se procede a comprobar que las derivas de diseño obtenidas no excedan los límites dados en el Capítulo A.6. En donde definen que estas no excedan el 1% de la altura de piso. Si la estructura excede los límites de deriva, calculada incluyendo los efectos torsionales de toda la estructura, es obligatorio rigidizarla.

3.4.2.7 Diseño de los elementos estructurales. Verificando las derivas se lleva a cabo de acuerdo con los requisitos propios del sistema de resistencia sísmica y del material estructural utilizado. Los elementos estructurales deben diseñarse y detallarse de acuerdo con los requisitos propios del grado de capacidad de disipación de energía especial (DES), lo cual le permitirá a la estructura responder, ante la ocurrencia de un sismo, en el rango inelástico de respuesta y cumplir con los objetivos de las normas sismo resistentes. El diseño de los elementos estructurales debe realizarse para los valores más desfavorables obtenidos de las combinaciones obtenidas, tal como prescribe el Título B de la NSR-10.

3.4.3 Toma de datos de rendimientos. Se determina mediante el contrato de ejecución cuales son las actividades más representativas para el análisis de costos, tales son placa de cimentación, mampostería primer y segundo piso, placa de entepiso y placa de cubierta.

4. Desarrollo del Proyecto

4.1 Toma de datos Rendimientos de Actividades

Al determinar las actividades se desarrolló dentro de la bitácora de obra la toma de datos diarias de la duración de cada una de los procesos de obra en donde se cuantificaba factores tales cuadrillas de trabajo, cantidad ejecutada de actividad y duración de actividad.

De acuerdo a este proceso se determinó después de seis meses de recolección de datos los siguientes cuadros resumen en donde se calculó los rendimientos teniendo en cuenta cada subactividad:

Placa de cimentación:

Tabla 3. Placa de cimentación

Análisis de mano de obra para placa de cimentación						
Determinación de consumo de mano de obra placa						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Armada de refuerzo	Kg	3300	(3-9)	11	960	3,84
Colocación retcell	Und	1300	(2-4)	10	480	1,92
Bandeo	ML	270	(0-5)	2	96	0,38
Vaciado de concreto	M3	25	(4-16)	1	176	0,70
Curado y desencofrado	M2	270	(0-4)	2	64	0,26
Placa cimentación	M2	280			1776	7,10
Rendimiento de las actividades por unidad de consumo de mano de obra individualmente						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Armada de refuerzo	Kg	3300	(3-9)	10	960	3,49
Colocación retcell	Und	1300	(2-4)	10	480	0,16
bandeo	ML	270	(0-5)	2	96	0,08
Vaciado de concreto	M3	25	(4-16)	1	176	7,04
Curado y desencofrado	M2	270	(0-4)	2	64	0,23
Placa	M2	280			1776	11,00
Cantidad de mano de obra por cantidad de producción						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	hH/Und	(hO)	(hA)
Armada de refuerzo	Kg	1,1	(1-3)	3,84	0,96	2,88
Colocación retcell	Und	12	(1-2)	1,92	0,64	1,28
Bandeo	ML	5	(0-1)	0,38		0,38

Análisis de mano de obra para placa de cimentación						
Vaciado de concreto	M3	0,1	(1-4.5)	0,70	0,13	0,57
Curado y desencofrado	M2	1,1	(0-1)	0,26		0,27
					1,73	5,38
CONSUMO =	7,10	hH/UND				
PROPORCION CUADRILLA=	3,11052					
(1 x 3)						

Placa de entrepiso:

Tabla 4. Placa de entrepiso

Análisis de mano de obra para placa de entrepiso						
Determinación de consumo de mano de obra placa						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Colocación de formaleta	m2	42	(1-2)	2	64	1,52
Armada de refuerzo	Kg	2500	(2-6)	2	129	3,07
Colocación aligerantes bloque	Und	700	(1-3)	1	24	0,77
Vaciado de concreto	M3	13	(2-5)	0,12	6,72	0,16
Curado y desencofrado	M2	40	(0-2)	0,5	8	0,19
Placa	M2	40			238,73	5,71
Rendimiento de las actividades por unidad de consumo de mano de obra individualmente						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Colocación de formaleta	m2	30	(1-2)	2	64	2,15
Armada de refuerzo	Kg	2000	(2-6)	2	128	0,051
Colocación aligerantes bloque	Und	700	(1-3)	1	32	0,04
Vaciado de concreto	M3	12	(2-5)	0,12	6,72	0,56
Curado y desencofrado	M2	41	(0-2)	0,5	8	0,19
Placa	M2	41				2,99
Cantidad de mano de obra por cantidad de producción						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	hH/Und	(hO)	(hA)
Colocación de formaleta	m2	0,80	(1-2)	1,53	0,51	0,38
Armada de refuerzo	Kg	59,50	(2-6)	3,07	1,03	2,05
Colocación aligerantes bloque	Und	15,88	(1-3)	0,76		0,76
Vaciado de concreto	M3	0,30	(2-5)	0,16	0,03	0,13
Curado y desencofrado	M2	1,0	(0-2)	0,189		0,19
					1,57	3,50
CONSUMO =	5,06	hH/UND				
PROPORCION CUADRILLA=	2.261					
(1 x 3)						

Placa de cubierta:

Tabla 5. Placa de cubierta

Análisis de mano de obra para placa de cubierta						
Determinación de consumo de mano de obra placa						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Colocación de formaleta	m2	30	(1-2)	2	64	1,52
Armada de refuerzo	Kg	2200	(2-6)	2	128	3,07
Colocación aligerantes bloque	Und	700	(1-3)	1	32	0,70
Vaciado de concreto	M3	12	(2-5)	0,12	6,72	0,14
Curado y desencofrado	M2	40	(0-2)	0,5	8	0,20
Placa	M2	40			238,72	5,63
Rendimiento de las actividades por unidad de consumo de mano de obra individualmente						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Colocación de formaleta	m2	28	(1-2)	2	64	2,13
Armada de refuerzo	Kg	2500	(2-6)	2	128	0,05
Colocación aligerantes bloque	Und	700	(1-3)	1	31	0,04
Vaciado de concreto	M3	12	(2-5)	0,12	6,7	0,56
Curado y desencofrado	M2	40	(0-2)	0,5	8	0,20
Placa	M2	40				2,98
Cantidad de mano de obra por cantidad de producción						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	hH/Und	(hO)	(hA)
Colocación de formaleta	m2	0,71	(1-2)	1,5	0,51	0,40
Armada de refuerzo	Kg	58	(2-6)	3,07	1,03	2,05
Colocación aligerantes bloque	Und	17	(1-3)	0,75		0,76
Vaciado de concreto	M3	0,3	(2-5)	0,16	0,03	0,13
Curado y desencofrado	M2	1	(0-2)	0,20		0,20
					1,57	3,54
CONSUMO =	5,05	hH/UND				
PROPORCION CUADRILLA=		2,26789				
(1 x 3)						

Mampostería primer piso:

Tabla 6. Mampostería primer piso

Análisis de mano de obra mampostería a piso						
Determinación de consumo de mano de obra placa						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Mampostería a la vista 2 caras	m2	18	(1-3)	1	24	0,29
Mampostería a la vista 1 cara	m2	88,24	(1-3)	2	48	0,58
Mampostería bloque sucio	m2	34,9	(1-3)	2	48	0,58
Mampostería primer piso	M2	121			120	1,46
Rendimiento de las actividades por unidad de consumo de mano de obra individualmente						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Mampostería a la vista 2 caras	m2	18	(1-2)	1	24	3,28
Mampostería a la vista 1 cara	m2	88,24	(1-2)	2	48	0,90
Mampostería bloque sucio	m2	34,9	(1-2)	2	48	2,19
Mampostería primer piso	M2	121				
Cantidad de mano de obra por cantidad de producción						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	hH/Und	(hO)	(hA)
Mampostería a la vista 2 caras	m2	9,2	(1-3)	0,35	0,15	0,20
Mampostería a la vista 1 cara	m2	75,14	(1-3)	0,58	0,19	0,7
Mampostería bloque sucio	m2	35,4	(1-3)	0,58	0,19	0,4
Mampostería primer piso	M2	119,74			0,53	1,3
CONSUMO =	1,78	hH/UND				
PROPORCION CUADRILLA=		2				
(1 x 3)						

Mampostería segundo piso:

Tabla 7. Mampostería segundo piso

Análisis de mano de obra mampostería segundo piso						
Determinación de consumo de mano de obra placa						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Mampostería a la vista 2 caras	m2	26	(1-3)	2	48	0,40
Mampostería a la vista 1 cara	m2	93	(1-3)	3	72	0,81
Mampostería bloque sucio	m2	12,5	(1-3)	2	48	0,27
Mampostería primer piso	M2	131,5			168	1,48
Rendimiento de las actividades por unidad de consumo de mano de obra individualmente						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	DIAS	TOTAL (Hh)	hH/Und
Mampostería a la vista 2 caras	m2	26	(1-3)	2	48	2,79
Mampostería a la vista 1 cara	m2	92,86	(1-3)	3	72	1,02
Mampostería bloque sucio	m2	13,28	(1-3)	2	48	4,55
Mampostería primer piso	M2	132,14				
Cantidad de mano de obra por cantidad de producción						
CONCEPTO	UND	CANTIDAD	CUADRILLA	hH/Und	(hO)	(hA)
Mampostería a la vista 2 caras	m2	0,1	(1-3)	0,60	0,25	0,37
Mampostería a la vista 1 cara	m2	0,8	(1-3)	1,2	0,47	0,72
Mampostería bloque sucio	m2	0,1	(1-3)	0,27	0,19	0,23
Mampostería primer piso	M2	132,14			0,49	1,32
CONSUMO =	2,23	hH/UND				
PROPORCION CUADRILLA=		2				
(1 x 3)						

4.2 Resumen de Rendimientos Calculados

Tabla 8. Resumen de rendimientos calculados

Cuadro resumen de rendimientos			
Rendimientos calculados actividades generales			
Actividad	Unidad	Rendimiento(HH)	Cuadrilla
Placa de cimentación	M2	7,1	(1-3)
Placa de entrepiso	M2	5.05	(1-3)
Placa de Cubierta	M2	5.74	(1-3)
Mampostería primer piso	M2	1.78	(1-3)
Mampostería segundo piso	M2	2,23	(1-3)

4.3 Análisis de Unitarios

Tabla 9. Análisis cuadrilla base

Análisis Cuadrilla Base							
Cuadrilla	Jornal oficial	Jornal ayudante	Hora oficial	Hora ayudante	total H cuadrilla	total H hombre	\$
1 x 2	\$ 55.000	\$ 40.000	\$ 6.875	\$ 5000	\$ 16.875	\$ 8.437,5	

Tabla 10. Unitarios de actividades


Unitarios de actividades						
Código	Descripción	UND	Precio	Cant/Rend	Vr parcial	Valor UNIT
1.0.	PLACA DE CIMENTACION	M2				\$ 62.901
	Cuadrilla especializada 1*2	Hh	\$ 8.437	7,1	\$ 59.906	
	Herramienta menor	%		5,00	\$ 2995,3	
2.0.	PLACA DE ENTREPISO	M2				\$ 44.739
	Cuadrilla especializada 1*2	Hh	\$ 8.437,5	5,05	\$ 42.609	

Unitarios de actividades						
Código	Descripción	UND	Precio	Cant/Rend	Vr parcial	Valor UNIT
	Herramienta menor	%		5,00	\$ 2.130	
3.0.	PLACA DE CUBIERTA	M2				\$ 50.940
	Cuadrilla especializada 1*2	Hh	\$ 8.437,5	5,74	\$ 48.515	
	Herramienta menor	%		5,00	\$ 2425	
4.0.	MAMPOSTERIA 1 PISO	M2				\$ 15.752
	Cuadrilla especializada 1*2	Hh	\$ 8.437,5	1,78	\$ 15.018,75	
	Herramienta menor	%		5,00	\$ 750,93	
5.0.	MAMPOSTERIA SEGUNDO PISO	M2				\$ 13.111,87
	Cuadrilla especializada 1*2	Hh	\$ 8.427,5	1,48	\$ 12.487,5	
	Herramienta menor	%		5,00	\$ 624,37	

4.4 Análisis de Costos en Contrato de Obra

VIVIENDA UNIFAMILIAR		M2 CONSTRUIDO	278.85
		VALOR M2	\$ 1,281,074
ITEM	DESCRIPCION	UM	VALOR MAXIMO DEL ACABADO
TIPOS DE ACABADOS			
ACABADOS INTERIOR VIVIENDA		UM	HASTA
01	ACABADOS Y REVESTIMIENTOS EN ESTUCO PASTA Y PINTURA SEGÚN COLOR DEL DISEÑO	M2	\$ 18,969
02	CERRADURA DIGITAL PUERTA PRINCIPAL	UND	\$ 1,850,000
03	PISO GENERAL, PORCELANATO RECTIFICADO TONO GRIS CLARO TIPO PIEDRA SEMI MATE D= 0.80X0.80 CM	M2	\$ 65,352
04	VENTANAS SEGUNDO PISO, ESCALERAS Y MURO EXTERIOR PATIO DE ROPAS, PORCELANATO TIPO MADERA 90X20 CM	M2	\$ 77,894
05	MURO CERRAMIENTO FACHADA POSTERIOR PANTALLA EN PORCELANATO GRIS OSCURO D= 60X60 CM (6 M2)	M2	\$ 50,865
06	LUZ GENERAL LED	UND	\$ 14,900
07	LUZ TERRAZAS CINTA LED LUZ BLANCA	ML	\$ 65,000
08	MURO CERRAMIENTO FACHADA POSTERIOR PANTALLA, LAMPARA APLIQUE PARED	UND	\$ 69,900
09	CERRADURA PUERTAS HABITACIONES	UNS	\$ 31,500
ENCHAPE Y ACCESORIOS COCINA			
01	MESON COCINA MARMOL GRIS ABSOLUTO	ML	\$ 486,540
02	ISLA COCINA MARMOL GRIS ABSOLUTO	ML	\$ 486,540
03	SALPICADERO COCINA MARMOL NEGRO MARQUINA	ML	\$ 479,750
04	ESTUFA ESMALTADA 60CM	UND	\$ 814,900
05	HORNO ELÉCTRICO ARISTON CONVECCIÓN	UND	\$ 869,900
06	LAVAPLATOS SOPREPONER TEKA DOBLE POCETA	UND	\$ 358,348
07	GRIFERIA LAVAPLATOS	UND	\$ 160,348
08	CAMPANA EXTRACTORA CILÍNDRICA 3 VELOCIDADES ACERO INOXIDABLE	UND	\$ 2,149,000
ENCHAPE Y ACCESORIO BAÑOS			
01	DUCHA PARED ENCHAPE PORCELANATO BLANCO D=30X60 CM	M2	\$ 49,049





02	PISO BAÑOS PORCELANATO BEIGE D= 30X60 CM	M2	\$	45,309
03	MESON BAÑOS MARMOL NEGRO ABSOLUTO (5 UND = 5.05 ML)	GL	\$	2,317,950
04	LAVAMANOS VESSEL FONTE	UND	\$	192,348
05	GRIFERIA ALTA LAVAMANOS	UND	\$	75,500
06	BAÑO HABITACIONES, JUEGO DE ACCESORIOS, INCLUYE PERCHA, TOALLEROS, PORTARROLLO Y JABONERA FABRICADO EN ALEACIÓN METÁLICA	COMBO	\$	265,000
07	COMBO DUCHA MONOCONTROL THAMES PRO SSB	UND	\$	254,000
08	SUMINISTRO E INSTALACION REJILLA BAÑOS	UND	\$	19,000
09	SUMINISTRO E INSTALACION DE REJILLAS CUADRADA EN ACERO INOXIDABLE DUCHAS	UND	\$	46,900
PATIO DE ROPAS				
01	ENCHAPE PATIO DE ROPAS, PORCELANATO ANTIDESLIZANTE 30X30 CM	M2	\$	52,651
02	LAVADERO PREFABRICADO 60X50X20 CM	UND	\$	210,900
03	TANQUE ALMACENAMIENTO DE AGUA 2000 LT	UND	\$	580,100
04	SUMINISTRO E INSTALACION DE REJILLAS EN ACERO INOXIDABLE PATIO DE ROPAS	UND	\$	23,900
ZONA VERDE				
01	GRAMA CHINA NATURAL	M2	\$	20,000
VALOR OFICIAL -SUMATORIA DE COSTOS DIRECTOS LISTADO ACTIVIDADES DE OBRA			%	\$ 357,227,505
OBSERVACIÓN: LOS PRECIOS POR M2 Y/O UNIDAD INCLUYEN MANO DE OBRA				




Figura 23. Análisis de costos en contrato de obra

5. Conclusiones

Realizado el cálculo comparativo de precios de mano de obra con el rendimiento estimado en las actividades de obra analizadas, se puede observar lo siguiente:

En el caso particular de la actividad de placa de cimentación se determinó que el precio estipulado por la empresa contratista es el adecuado para la ejecución de las actividades ya que se encuentra dentro del rango de valor por unidad de medida.

En las demás actividades analizadas como son: placa de entepiso, placa de cubierta, mampostería 1 piso y mampostería 2 piso se evidenció al realizar el cálculo comparativo un valor muy superior al precio contratado de mano de obra con un incremento promedio de aproximadamente 50% con respecto al valor pactado con la entidad contratante.

De acuerdo a lo anterior es necesario realizar un aumento en el costo de la mano de obra dentro del contrato ya que se evidencia en un alto porcentaje de actividades incrementos en su análisis particular.

Con el análisis de este proyecto se plantea una metodología para el análisis de rendimientos de actividades ejecutadas en obra que ayudan a calcular valores reales para analizar de forma crítica los valores que en la mayoría de entidades determinan para sus contratos de construcción en cualquier modalidad.

6. Recomendaciones

Es necesario realizar la misma metodología aplicada dentro de este proyecto para las demás actividades que involucran un proyecto de construcción con el fin de determinar los verdaderos puntos de equilibrio dentro de un contrato de obra tanto para el contratista como para el contratante.

Es importante además analizar en futuros proyectos de grado los verdaderos consumos en equipos y materiales en los proyectos de construcción de este tipo para comparar los análisis de consumos que determinan los contratantes para determinar el costo de dichos subsidios dentro de los contratos de obra.

Referencias Bibliográficas

Construmatica. (2021). *Cimentaciones por losa*. Recuperado de:

https://www.construmatica.com/construpedia/Cimentaciones_por_Losa

Definición ABC. (2017). *Derecho de vivienda unifamiliar*. Recuperado de:

<https://www.definicionabc.com/derecho/vivienda-unifamiliar.php>

Engineering., Training. & Development Solutions. (2015). *Tipos de cimentación*. Recuperado de:

<http://www.eadic.com/tipos-de-cimentacion-descripciones/>

Garcés, A. (2008). *Desarrollo de un plan de negocios para el posicionamiento nuevamente de la empresa cima administradores Ltda, en el contexto de la administración de propiedad horizontal en la localidad de Usaquéen*. Tesis de grado. Universidad Javeriana. Bogotá, Colombia.

Millar, J. (2004). *Conjunto habitacional “Altos del Rahue”*. Tesis de grado. Universidad de Chile. Santiago de Chile.

Slideshare. (s,f). *Calculo losas aligeradas*. Recuperado de:

https://es.slideshare.net/patrick_amb/calculo-losas-aligeradas

Soto, V. (2011). *Pasos para la elaboración de la justificación y objetivos*. Recuperado de:

<https://es.slideshare.net/psicologavanessasoto/pasos-para-la-elaboracion-de-la-justificacion-y-los-objetivos>

VSIP.Info. (2021). *Sismos p2*. Recuperado de: <http://blog.hercab.com/que-es-un-sistema-estructural-y-como-se-relaciona-con-la-vulnerabilidad-sismica>

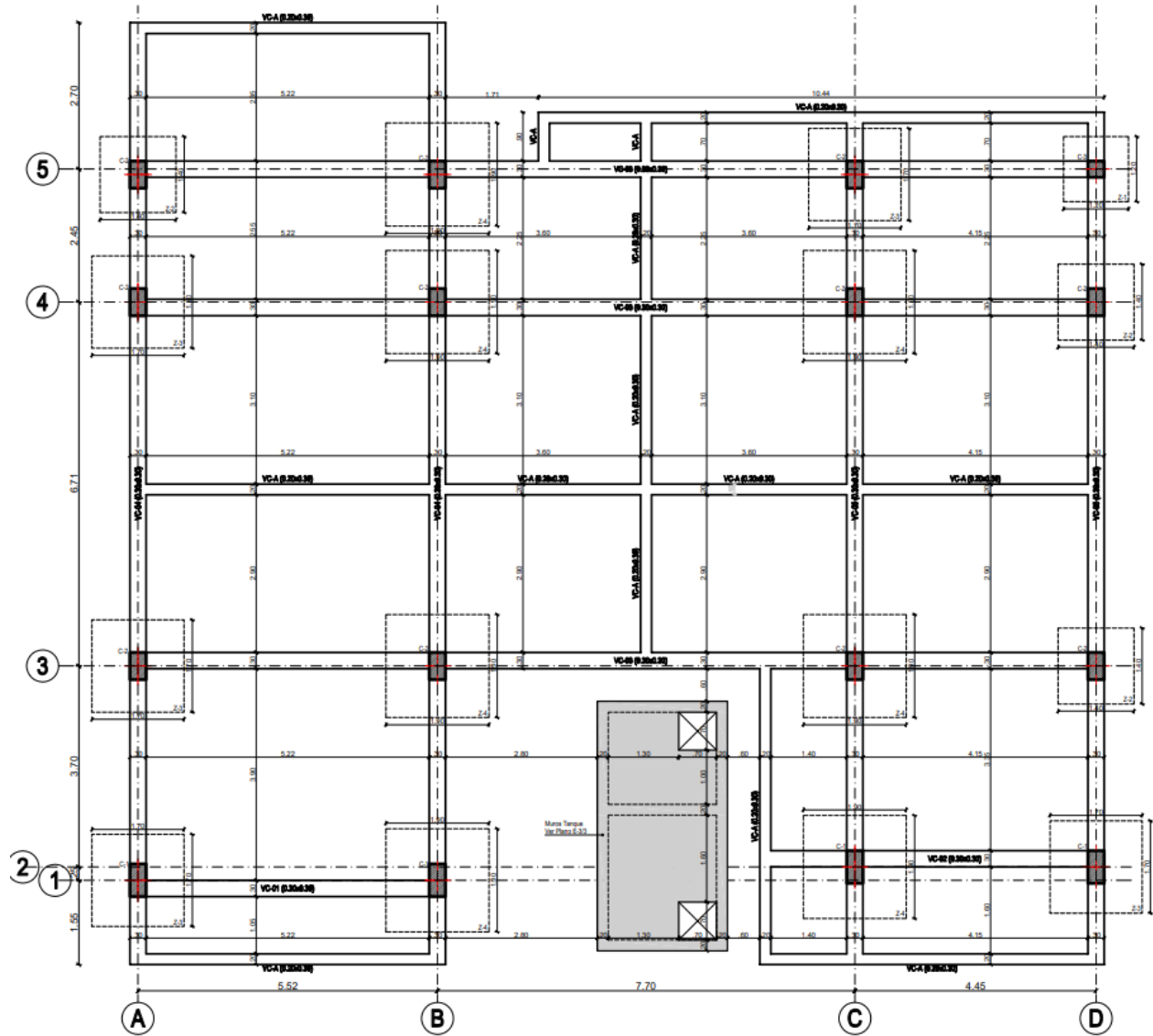
Wikipedia. (s,f). *Predimensionamiento de vigas y pilares*. Recuperado de:

https://es.wikipedia.org/wiki/Predimensionamiento_de_vigas_y_pilares

Anexos

Anexo 1. Planos proyecto Punta de Este, casa No 4

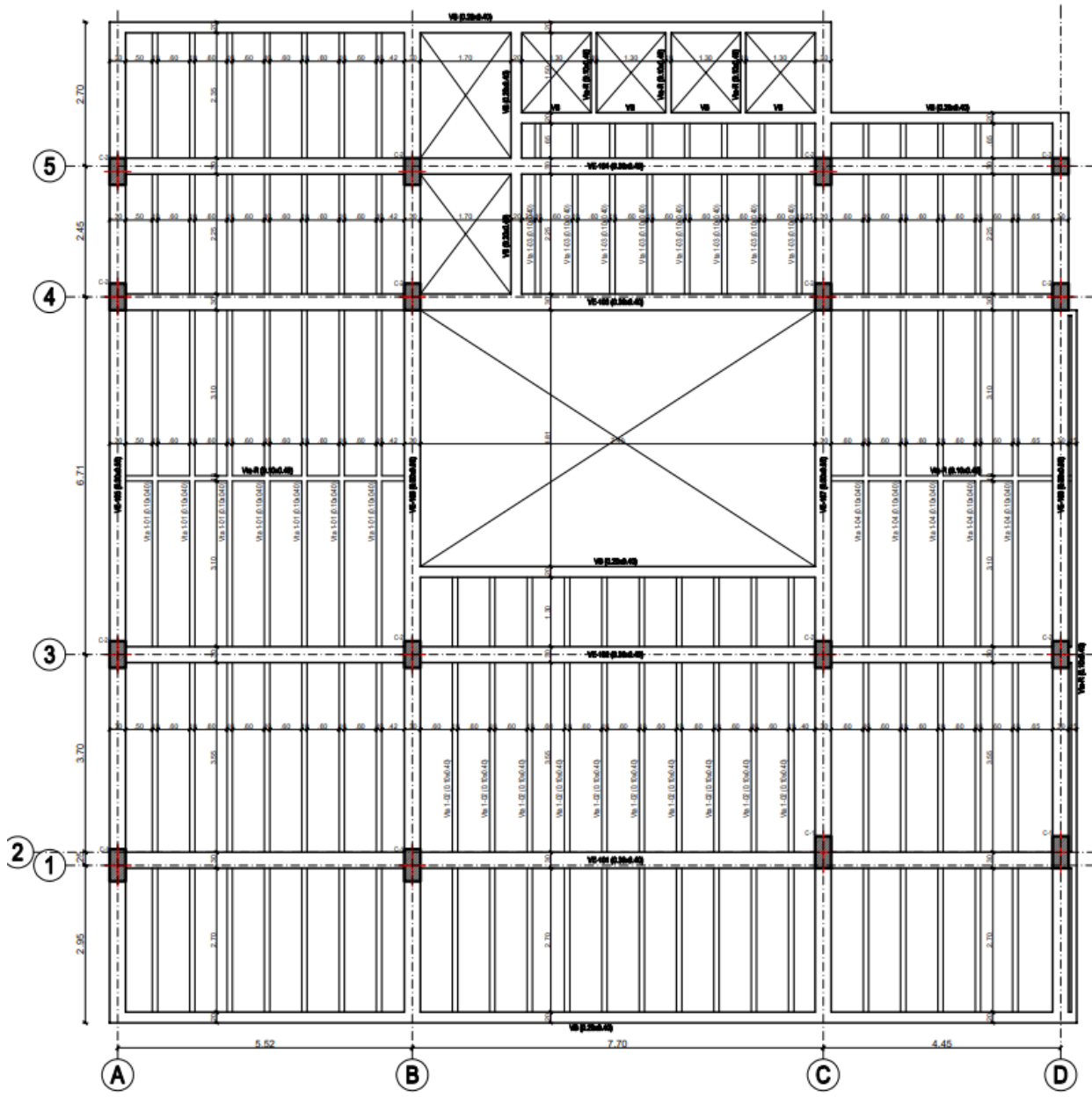
Planta de cimentación:



PLANTA ESTRUCTURAL DE CIMENTACIÓN

Esc 1 _____ 50

Planta de entepiso proyecto Punta de Este No 4:

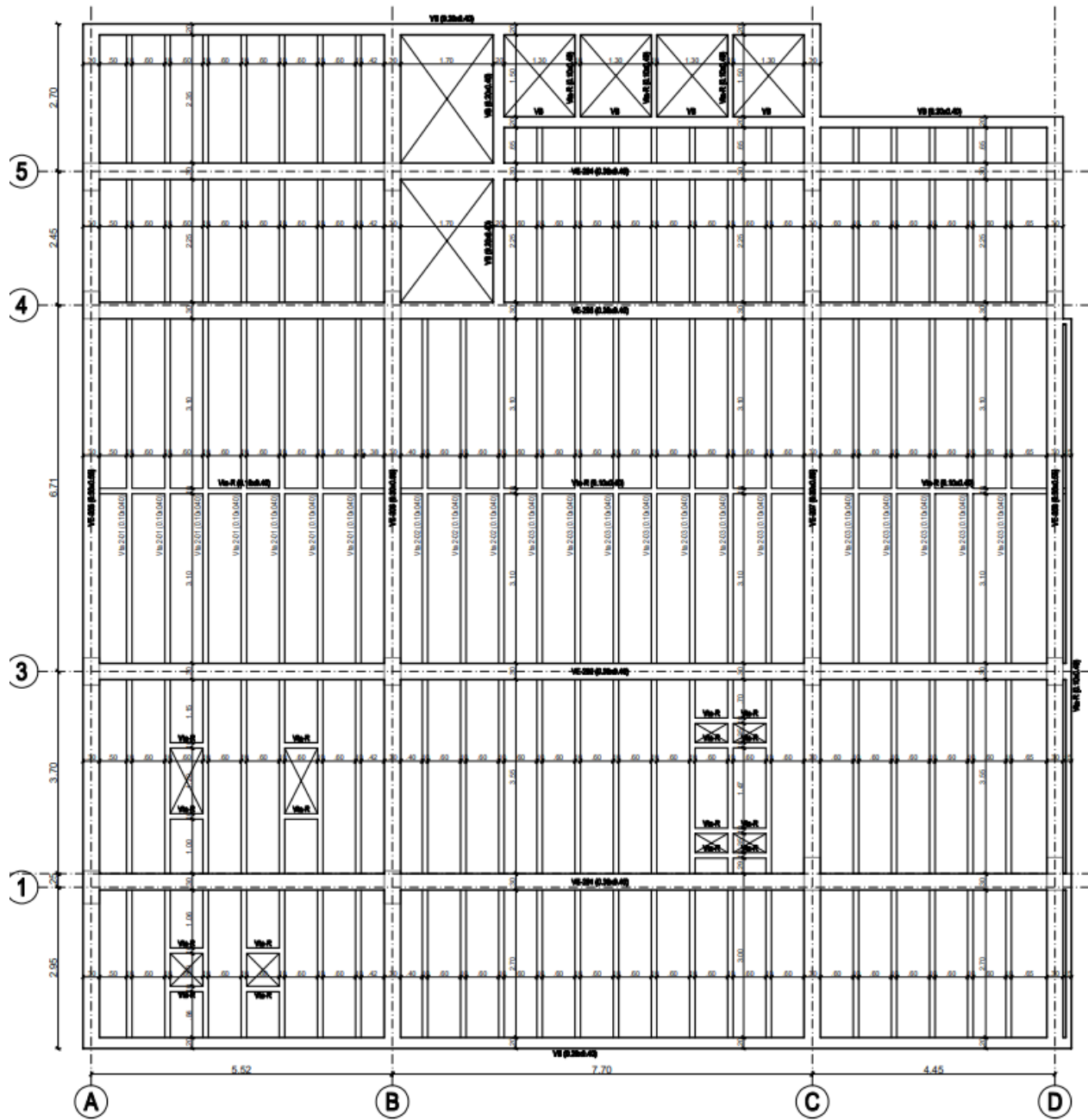


PLANTA ESTRUCTURAL DE ENTREPISO

Esc 1 _____ 50



Planta de cubierta:



PLANTA ESTRUCTURAL DE CUBIERTA

Esc 1 _____ 50

Anexo 2. Registro fotográfico

Foto No.1 Planta de cimentación



Foto No.2 Planta de entresiso



Foto No.3 Mampostería Primer Piso

