

SERVICIO NACIONAL DE APRENDIZAJE - SENA

ANÁLISIS DE VULNERABILIDAD SÍSMICA Y REFORZAMIENTO DE LAS SEDES – SENA POPAYAN

**Estudio Realizado por:
CONSORCIO AMP-P&D**

**Enero del año 2015
Bogotá, Colombia**

(1)

Méndez & Asociados Proyectos de Ingeniería Ltda. - AMP

Carrera 13 No. 134-22 - Bogotá, Colombia

Teléfonos: (Int+57+1) 602-8388

Fax: (Int+57+1) 566-4748

email: amp@amping.com.co

Proyectos y Diseños Ltda.- P&D

Carrera 19A No. 84-14 Piso 7 - Bogotá, Colombia

Teléfonos: (Int+57+1) 530-0660, 530-0655, 691-6021, 691-6121

Fax: (Int+57+1) 530-0650, 530-0651

email: planos@pyd.com.co

ÍNDICE

1	INTRODUCCIÓN	5
1.1	OBJETO.....	5
1.2	ALCANCE	5
1.3	NORMATIVA SISMO RESISTENTE COLOMBIANA	6
2	ANÁLISIS DE VULNERABILIDAD SÍSMICA.....	8
2.1	INTRODUCCIÓN	8
2.2	EVALUACIÓN DE VULNERABILIDAD	8
2.2.1	Descripción del software utilizado.....	8
2.2.2	Índice de sobreesfuerzos e índice de flexibilidad.....	10
2.2.3	Metodología de Hassan y Sozen	13
2.2.4	Evaluación de la vulnerabilidad.....	13
2.2.5	Parámetros sísmicos para la evaluación.....	14
2.2.6	Descripción general del estado de una edificación evaluada.....	16
2.2.7	Formularios de Información De Campo	17
2.2.8	Anexo de Formato.....	19
3	ESTRATEGIAS DE REHABILITACIÓN SÍSMICA.....	38
3.1	INTRODUCCIÓN	38
3.2	SELECCIÓN DE UN PROCEDIMIENTO DE REHABILITACIÓN	41
3.3	IMPLICACIONES ESTRUCTURALES.....	42
3.4	INCIDENCIA SOBRE LA ARQUITECTURA	42
3.5	ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES.....	42
4	DESCRIPCION DE LA SEDE	43
4.1	INTRODUCCIÓN	43
4.2	IDENTIFICACION DE LAS EDIFICACIONES.....	43
4.3	MAPA LOCALIZACION DE LAS EDIFICACIONES	45
5	ANALISIS DE VULNERABILIDAD A NIVEL EDIFICACIÓN.....	46
5.1	EVALUACIÓN DE LAS EDIFICACIONES DE LA SEDE POPAYÁN.	46
5.1.1	Edificación # 1.....	48
5.1.2	Edificación # 2.....	55
5.1.3	Edificación # 3.....	62
5.1.4	Edificación # 4.....	69
5.1.5	Edificación # 5.....	76
5.1.6	Edificación # 6.....	83
5.1.7	Edificación # 7.....	90
5.1.8	Edificación # 10.....	97
5.1.9	Edificación # 11.....	104
5.1.10	Edificación # 13.....	111
5.1.11	Edificación # 14.....	118
5.1.12	Edificación # 15.....	125
5.1.13	Edificación # 16.....	132
5.1.14	Edificación # 16A	138
5.1.15	Edificación # 17.....	145
5.1.16	Edificación # 18.....	152
5.1.17	Edificación # 21.....	159
5.1.18	Edificación # 22.....	166
5.1.19	Edificación # 23.....	173
5.1.20	Edificación # 27.....	180
5.1.21	Edificación # 30.....	187

5.1.22	Edificación # 32.....	194
5.1.23	Edificación # 35.....	201
5.1.24	Edificación # 39.....	208
5.1.25	Edificación # 43.....	215
5.1.26	Edificación # 44.....	222
5.1.27	Edificación # 45.....	229
5.1.28	Edificación # 46.....	236
5.1.29	Edificación # 47.....	245
5.1.30	Edificación # 50.....	252
5.1.31	Edificación # 51.....	259
5.1.32	Edificación # 52.....	266
5.1.33	Total.....	273
5.1.34	Anexo índices de sobreesfuerzo por elemento.....	275
6	REFORMAS DE EDIFICACIONES.....	301
6.1	RESUMEN DE EDIFICACIONES A REFORZAR.....	301
6.1.1	Sistema estructural mampostería simple.....	301
6.1.2	Sistema estructural pórticos en concreto reforzado.....	301
6.1.3	Sistema estructural pórticos en acero.....	301
6.1.4	Muros no estructurales.....	301
6.1.5	Alternativas de reforzamiento.....	302
6.1.6	Reparación de columnas cautivas o cortas.....	309
6.1.7	Edificación # 1.....	311
6.1.8	Edificación # 4.....	322
6.1.9	Edificación # 6.....	333
6.1.10	Edificación # 7.....	339
6.1.11	Edificación # 10.....	344
6.1.12	Edificación # 13.....	354
6.1.13	Edificación # 16.....	363
6.1.14	Edificación # 27.....	367
6.1.15	Edificación # 30.....	371
6.1.16	Edificación # 35.....	376
6.1.17	Edificación # 39.....	387
6.1.18	Edificación # 45.....	391
6.1.19	Edificación # 47.....	396
6.1.20	Edificación # 51.....	401
7	PLANOS DE REFORZAMIENTO.....	409
8	BIBLIOGRAFÍA.....	410

1 INTRODUCCIÓN

1.1 OBJETO

Las edificaciones del SENA, en su gran mayoría fueron construidas antes de que entrara en vigencia la primera normativa sismo resistente, y además corresponden a aquellas edificaciones en las cuales muy seguramente no se tuvieron en cuenta criterios sismo resistentes en su diseño y construcción.

En el presente documento se describe la metodología y la evaluación de la vulnerabilidad sísmica de las edificaciones en su estado actual a la fecha.

1.2 ALCANCE

El alcance y metodología de los trabajos realizados en el año 2014 son los siguientes, se empleó el Reglamento de Sismo Resistencia NSR-10:

1. **Definición de la metodología a emplear en todas las etapas.** Esta fase comprendió la definición detallada de la metodología a emplear en todos los trabajos realizados. La definición de estas metodologías se basó en la experiencia de AMP y P&D Ltda. en trabajos similares y se sustentó en los documentos relacionados en la bibliografía. Esta labor comprendió:
 - a) Elaboración de los formatos a emplear en la obtención de la información de cada una de las edificaciones.
 - b) Definición del procedimiento de calificación de la vulnerabilidad sísmica.
 - c) Formulación de la metodología que permita cotejar el grado de vulnerabilidad con otros factores tales como el número de ocupantes, el área de la edificación, etc., con el fin de definir el plan de acción de reducción de vulnerabilidad a proponer al SENA, en caso de ser necesario.
2. **Obtención de información que permitió realizar la evaluación de la vulnerabilidad sísmica de las edificaciones.** La obtención de esta información fue realizada por profesionales de AMP y P&D Ltda. y se contó con los planos técnicos que dispone el SENA en la actualidad. Además se realizó un seguimiento posterior de la información.
3. **Calificación de la vulnerabilidad sísmica de las edificaciones.** En la medida que se dispuso de la información actualizada de las edificaciones se realizó la calificación de la vulnerabilidad de cada una de ellas. Esta calificación se realizó de acuerdo con la metodología definida en el punto 1. La calificación de la vulnerabilidad se realizó dentro de una escala que tuvo en cuenta diferentes factores, tales como área construida, número de ocupantes, tipo de estructuración, edad de la edificación, estado del sistema estructural, tipo de suelo donde se encuentra localizado, y otros.

4. **Elaboración de unas recomendaciones y un plan de reducción de vulnerabilidad en caso de ser necesario.** En esta fase de los trabajos, AMP y P&D Ltda., con base en la información obtenida y evaluada en las etapas anteriores, procedió a elaborar cuadros resumen de la información, matrices de prioridades desde el punto de vista de atender la reducción de vulnerabilidad, y en general toda la información analizada y estudiada que permitió elaborar unas recomendaciones al SENA y presentar un borrador de un plan de acción a seguir. Estas recomendaciones permiten al SENA definir cuales edificaciones requieren atención inmediata y para cuales es posible postergar su intervención hasta que se cuente con los recursos que la permitan.
5. **Estudio de aquellas fuentes de vulnerabilidad sísmica generada por los elementos no estructurales de las edificaciones.** Esta etapa consistió en un estudio de los elementos no estructurales de cada una de las edificaciones del SENA, y se llevó a cabo por medio de visitas realizadas por AMP y P&D Ltda. Esta fase de los estudios permitió estudiar y definir procedimientos que permitan reducir la vulnerabilidad causada por elementos no estructurales tales como: columnas cortas o cautivas, elementos de antepechos y áticos, enchapes y elementos decorativos, bibliotecas y estantes, etc. Es muy probable, que en el caso de presentarse un evento sísmico fuerte, esta fuente de vulnerabilidad sea la que más peligrosidad puede tener para los ocupantes de las edificaciones.

1.3 NORMATIVA SISMO RESISTENTE COLOMBIANA

Con anterioridad a la expedición en 1984 de la primera normativa sismo resistente por medio del "Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes - Decreto 1400 de 1984", la reglamentación al respecto se limitaba a algunas exigencias simplistas de las Oficinas de Planeación de las ciudades más importantes del país. Además existía en el país el prejuicio errado de que las edificaciones bajas, de cinco pisos o menos, no necesitaban diseño sismo resistente.

Los temblores ocurridos a finales del año 1979 y después el sismo de Popayán de 1983 indicaron, con amplia claridad, la necesidad de disponer de una norma de diseño sismo resistente de carácter obligatorio que subsanara las deficiencias existentes en las prácticas constructivas colombianas. La norma de 1984 fue actualizada en 1998 y en 2010, incorporando ajustes debido al mismo desarrollo mundial en estas disciplinas y la experiencia obtenida en ese lapso con temblores ocurridos en el territorio nacional.

Un aspecto muy importante que gira alrededor de la expedición de las normas sismo resistentes, y sus actualizaciones, es la vulnerabilidad a los efectos de los sismos de las edificaciones construidas con anterioridad a la vigencia de la reglamentación. Por esta razón la nueva normativa sismo resistente expedida por medio de la Ley 400 de 1997 (Modificada Ley 1229 de 2008) y el Decreto 926 del 19 de marzo de 2010, define los criterios con que se deben evaluar las edificaciones preexistentes para determinar su vulnerabilidad sísmica y fija las pautas para definir los trabajos de rehabilitación cuando el grado de vulnerabilidad es inaceptable.

Una gran cantidad de edificaciones educativas fueron construidas antes de que entrara en vigencia la primera normativa sismo resistente, y, además, corresponden a aquellas edificaciones en las cuales muy seguramente no se tuvieron en cuenta criterios sismo resistentes

en su diseño y construcción. Esto ha preocupado a los propietarios de ellas y es, probablemente, la razón por la cual el SENA decidió adelantar los estudios presentados.

Las últimas versiones (NSR-98 y NSR-10) de la normativa sismo resistente expedida a través de la Ley 400 de 1997, a diferencia de la de 1984, obliga a evaluar y rehabilitar ciertas edificaciones indispensables para la recuperación de la comunidad con posterioridad a un sismo, y establece los criterios y procedimientos para realizar la evaluación y los diseños correspondientes. En este aspecto es muy importante anotar que la versión del Reglamento Sismo Resistente NSR-10 incluye las edificaciones educativas dentro del Grupo de USO III de Edificaciones de Atención a la Comunidad y las vuelve de obligatorio reforzamiento dando un plazo de tres años para realizar los estudios de vulnerabilidad sísmica, plazo que vence el día 15 de diciembre de 2013, y de tres años adicionales para realizar las obras de rehabilitación sísmica en caso que se requieran, plazo que vence el día 15 de diciembre del año 2016.

El presente informe describe el desarrollo de una metodología para evaluar la vulnerabilidad sísmica de edificaciones educativas y a la vez permite definir los criterios para identificar las prioridades en la rehabilitación de aquellas edificaciones que lo ameriten o requieran. Todos estos trabajos se realizaron dentro del ámbito de lo requerido por la normativa sismo resistente colombiana vigente, Reglamento NSR-10.

2 ANÁLISIS DE VULNERABILIDAD SÍSMICA

2.1 INTRODUCCIÓN

La calificación de la vulnerabilidad sísmica de una edificación, se realiza en general buscando su susceptibilidad a ser afectada por un evento sísmico de importancia. Ha sido costumbre el expresar esta susceptibilidad en comparación con la respuesta esperada de una edificación nueva diseñada de acuerdo con un código sismo resistente moderno. En el caso colombiano la evaluación de la vulnerabilidad sísmica y la rehabilitación estructural están explícitamente regidos por la normativa sismo resistente nacional consistente en la Ley 400 de 1997 y los Reglamentos NSR-98 hasta el año 2010 y el Reglamento NSR-10 a partir del 15 de diciembre de 2010, fecha en que entró en vigencia.

2.2 EVALUACIÓN DE VULNERABILIDAD

2.2.1 Descripción del software utilizado

Antecedentes

En el año 2000 se realizó una evaluación de la vulnerabilidad estructural (gravitacional y sísmica) del sistema escolar de la ciudad de Bogotá. En ese momento la ciudad de Bogotá tenía más de un millón de metros cuadrados de edificaciones escolares. La primera versión del software que se está utilizando para la evaluación de vulnerabilidad fue el utilizado en la evaluación del sistema escolar de la ciudad de Bogotá. El programa ha tenido numerosas actualizaciones desde esa época.

Descripción de los principios para el análisis estructural de edificaciones escolares

La tipología estructural de las edificaciones escolares colombianas (y de muchos países el mundo) corresponde a soluciones particulares que no necesariamente pueden enmarcarse dentro de las edificaciones normales para otros usos. Esto se ve agravado por el uso de sistemas y materiales apropiados para edificaciones que no son de mucha altura, pero cuya bondad para efectos de sismo resistencia ha sido puesto en entredicho en épocas más recientes. Basta decir que la ciudad de Armenia perdió cerca del 80% de sus edificaciones escolares a raíz del sismo del Quindío de 1999.

Dentro de los aspectos de sismo resistencia que más han sido reevaluados se encuentran el uso de mampostería no reforzada y la ausencia, en muchos casos, de un diafragma que permita distribuir las fuerzas sísmicas a los muros de carga de mampostería no reforzada. El efecto es dual pues el muro de mampostería no reforzada es extremadamente vulnerable ante fuerzas horizontales (sismo y viento) que actúan en dirección perpendicular al plano del muro induciendo vuelco del muro como una unidad. Para la acción de fuerzas horizontales paralelas al plano del

muro y bajo la premisa de que el muro no falla por alabeo de la sección debido a inestabilidad lateral, el muro es en general capaz de resistir las fuerzas cortantes solicitadas, pero para efectos de resistir el momento de vuelco debe depender de la resistencia a tracción de los morteros de pega. Esta resistencia a tracción del momento de pega solo existe si el muro no está fisurado en su base y no ha sido sometido a eventos sísmicos o asentamientos que lo hayan fisurado, por lo tanto es de baja confiabilidad pues no cuenta con refuerzo de acero para resistir estos esfuerzos.

En la Fig. 1 se muestra la situación de esfuerzos en la base para un muro de mampostería no reforzada sometido a fuerzas horizontales en dirección paralela al plano del muro. En la Fig. 2 se muestra la rigidez ante fuerzas horizontales asignable a un muro de mampostería no reforzada dependiendo de la fuerza axial existente.

Estas características son fundamentales para efectos de poder realizar un análisis estructural adecuado que sirva como base para determinar la vulnerabilidad de la edificación. El software desarrollado para edificaciones escolares tiene en cuenta estos efectos, los cuales no figuran en el modelo matemático de programas desarrollados para otros tipos de estructuras como pueden ser el ETABS, o el SAP 2000, lo cuales es fácil probar que al ligar el muro totalmente en su base no tienen en cuenta la susceptibilidad al vuelco y por lo tanto producen resultados totalmente errados pues asignan en su modelo matemático una resistencia de valor infinito a la pega de mortero en la base del muro, lo cual es abiertamente incorrecto.

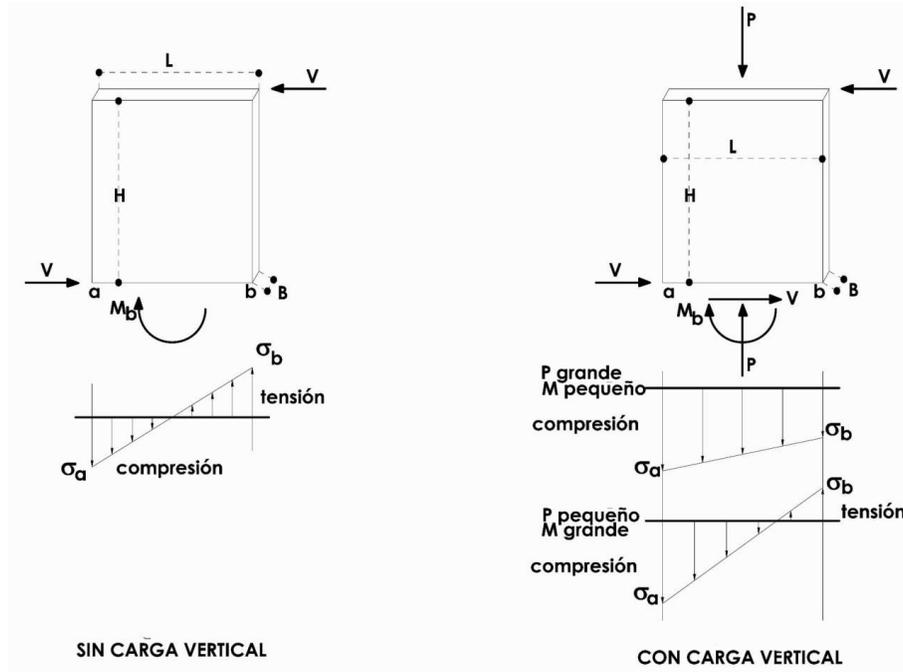


Fig. 1 — Estado de esfuerzos en la base de un muro de mampostería no reforzada

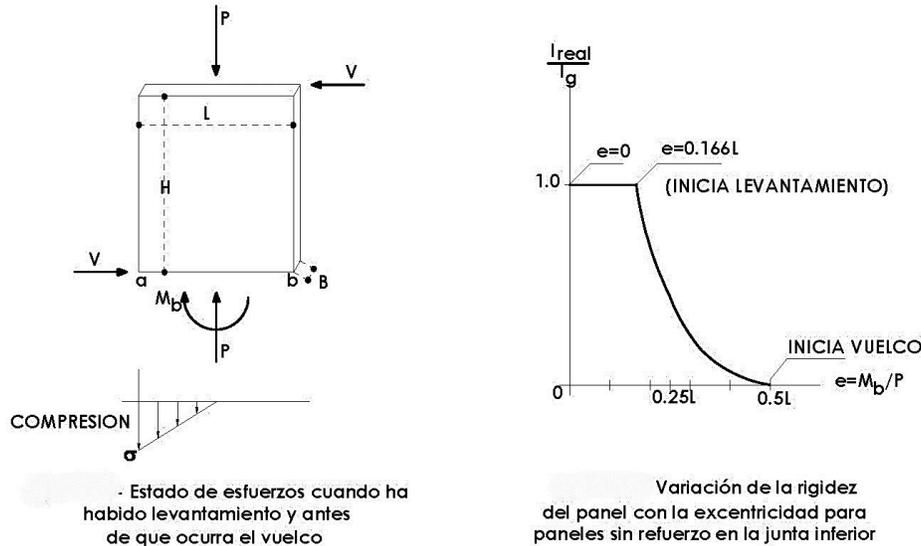


Fig. 2 — Determinación de la rigidez de un muro de mampostería no reforzada en función de la carga axial existente

2.2.2 Índice de sobreesfuerzos e índice de flexibilidad

El índice de sobreesfuerzos lo define el Reglamento NSR-10 como:

A.10.4.3- RELACIÓN ENTRE DEMANDA Y CAPACIDAD - Deben determinarse unos índices de sobreesfuerzo y de flexibilidad, que permitan definir la capacidad de la estructura existente de soportar y responder adecuadamente ante las solicitaciones equivalentes definidas en A.10.4.2.

A.10.4.3.1 - Definición del índice de sobreesfuerzo - El índice de sobreesfuerzo se expresa como el cociente entre las solicitaciones equivalentes, calculadas de acuerdo con A.10.4.2 y la resistencia efectiva. Tiene dos acepciones:

- (a) **índice de sobreesfuerzo de los elementos**, el cual se refiere al índice de sobreesfuerzo de cada uno de los elementos estructurales individuales, e
- (b) **Índice de sobreesfuerzo de la estructura**, cuando se determina para toda la estructura, evaluando los elementos con un mayor índice de sobreesfuerzo individual y tomando en consideración su importancia dentro de la resistencia general de la estructura como un conjunto.

A.10.4.3.2 - Determinación del índice de sobreesfuerzo - Para todos los elementos de la estructura y para todos los efectos tales como cortante, flexión, torsión, etc., debe dividirse la fuerza o esfuerzo que se le exige al aplicarle las solicitaciones equivalentes, mayoradas de acuerdo con el procedimiento dado en el Título B del Reglamento y para las combinaciones de carga dadas allí, por la resistencia efectiva del elemento. El índice de sobreesfuerzo para toda la estructura corresponderá al mayor valor obtenido de estos cocientes, entre los elementos que puedan poner en peligro la estabilidad general de la edificación.

A.10.4.3.3 - Resistencia existente de los elementos - La resistencia existente de los elementos de la estructura, N_{ex} , debe ser determinada por el ingeniero que hace la evaluación con base en la información disponible y utilizando su mejor criterio y experiencia. Por resistencia se define el nivel de fuerza o esfuerzo al cual el elemento deja de responder en el rango elástico o el nivel al cual los materiales frágiles llegan a su resistencia máxima o el nivel al cual los materiales dúctiles inician su fluencia. En general la resistencia existente corresponde a los valores que se obtienen para cada material estructural al aplicar los modelos de resistencia que prescribe el Reglamento en los títulos correspondientes.

A.10.4.3.4 - Resistencia efectiva - La resistencia efectiva N_{ef} de los elementos, o de la estructura en general, debe evaluarse como el producto de la resistencia existente N_{ex} , multiplicada por los coeficientes de reducción de resistencia ϕ_c y ϕ_e , así:

$$N_{ef} = \phi_c \phi_e N_{ex} \quad (\text{A.10-1})$$

donde a ϕ_c y ϕ_e se les asigna el valor dado en la Tabla A.10.4-1, dependiendo de la calificación de la calidad y estado de la estructura definidas en A.10.2.2.1 y A.10.2.2.2.

A.10.4.3.5 - Definición del índice de flexibilidad - Debe determinarse un índice de flexibilidad, el cual indica la susceptibilidad de la estructura a tener deflexiones o derivas excesivas, con respecto a las permitidas por el Reglamento. Tiene dos acepciones:

- (a) **índice de flexibilidad del piso**, el cual se define como el cociente entre la deflexión o deriva obtenida del análisis de la estructura, y la permitida por el Reglamento, para cada uno de los pisos de la edificación, y
- (b) **Índice de flexibilidad de la estructura**, definido como 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.

Tabla A.10.4-1
Valores de ϕ_c y ϕ_e

	Calidad del diseño y la construcción, o del estado de la edificación		
	Buena	Regular	Mala
ϕ_c o ϕ_e	1.0	0.8	0.6

De acuerdo, entonces, con lo prescrito en la NSR-10 el Índice de Sobreesfuerzos es:

$$ISE = \frac{\text{Demanda de Resistencia}}{\text{Resistencia Efectiva}} = \frac{\text{Lo que pide la NSR - 10}}{\text{Lo que resiste la edificación}}$$

Si la edificación fue diseñada conservadoramente teniendo en cuenta criterios de sismo resistencia de acuerdo con una norma sísmica moderna, la resistencia será mayor que lo que solicita la NSR-10, y por ende el Índice de Sobreesfuerzos va a ser menor que la unidad ($ISE < 1$), mientras que una edificación antigua diseñada únicamente para cargas verticales, su resistencia va a ser menor que lo que solicita la NSR-10, y por lo tanto el Índice de Sobreesfuerzos va a ser mayor que la unidad ($ISE > 1$). Que tan mayor que la unidad va a depender de su resistencia. Una estructura de un material frágil como puede ser la mampostería no reforzada y que disponga de muros en solo una dirección en planta puede tener valor de ISE muy altos.

De una manera análoga el Índice de Flexibilidad es:

$$IFL = \frac{\text{Deriva obtenida}}{\text{Deriva permitida por la NSR - 10}}$$

La deriva, Δ , es el desplazamiento relativo entre pisos consecutivos, como muestra la figura 3-1, debida a la aplicación de las fuerzas horizontales impuestas por el sismo de diseño.

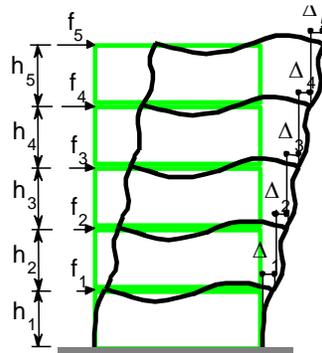


Figura 2-1 – Definición de la deriva

Si la edificación es muy flexible ante fuerzas horizontales, al aplicarle las fuerzas sísmicas del sismo de diseño que prescribe la NSR-10, va a tener deflexiones horizontales relativas (derivadas) muy altas en comparación a lo permitido por la NSR-10. En ese caso el Índice de Flexibilidad sería mayor que la unidad ($IFL > 1$). Si la estructura, en cambio, es muy rígida ante fuerzas horizontales, este Índice de flexibilidad sería menor que la unidad ($IFL < 1$).

En resumen los índices, tanto de sobreesfuerzos como de flexibilidad, cuando son menores que la unidad indica que la edificación no es vulnerable, y si son mayores que la unidad indica que la edificación es vulnerable. Entre mayor sea el valor del índice correspondiente, mayor es la vulnerabilidad.

2.2.3 Metodología de Hassan y Sozen

Como un método adicional se presenta la metodología de Hassan y Sozen la cual consiste en utilizar parámetros dimensionales de la estructura de la edificación, incluyendo elementos no estructurales. Es aplicable a estructuras de concreto reforzado y mampostería, o a cualquier combinación de ellas. Para cualquier piso de la edificación, utilizando el área de columnas de concreto reforzado en una dirección en planta y el área de muros de concreto y de mampostería en la misma dirección, se calculan dos índices uno de columnas y otro de muros. El daño esperado para ese piso se determina en función de estos índices, y se clasifica como Severo, Moderado y Ligero, dependiendo de los valores que se obtengan.

La vulnerabilidad de la edificación es grave cuando se obtiene un daño esperado Severo, inclusive indica la posibilidad de colapso y alto peligro para la vida. Moderado indica que pueden presentarse daños, sin colapso, los cuales pueden afectar a los ocupantes de la edificación. Ligero indica que los daños serán menores y representan un peligro bajo para los ocupantes de la edificación.

Esta calificación es cualitativa y se presenta para que el SENA pueda categorizar y priorizar las intervenciones.

2.2.4 Evaluación de la vulnerabilidad

La metodología de evaluación de la vulnerabilidad sísmica desarrollada para ser aplicada a las edificaciones del SENA, consiste en calcular los Índices de Sobreesfuerzos y de Flexibilidad de las edificaciones por medio de procedimientos que emplean información recolectada por medio de visitas y levantamientos a las edificaciones y consultas a los planos arquitectónicos y estructurales en los casos en que exista dicha información. Estos procedimientos son aproximados, dada la precisión y calidad de la información, pero permiten determinar e identificar los casos en los cuales se presentan situaciones graves de vulnerabilidad sísmica.

El proceso de una edificación consiste en los siguientes pasos:

1. Lectura de la información digitada proveniente de las visitas y levantamientos.
2. Validación de la consistencia de la información.
3. Estimativo de la masa y las propiedades estructurales de la edificación.

4. Cálculo del Espectro de Diseño para cada sede, empleando los resultados de las investigaciones geotécnicas realizadas.
5. Determinación de unas sollicitaciones equivalentes a las prescritas por la NSR-10, llegando hasta definir la demanda de resistencia de la estructura.
6. Determinación de la resistencia efectiva y la rigidez de la estructura, con base en las dimensiones obtenidas de las visitas y levantamientos, ajustadas de acuerdo con la edad y estado de la edificación.
7. Cálculo de los Índices de Sobreesfuerzos y de Flexibilidad de la edificación, así como los índices de Hassan y Sozen. Este cálculo se realiza para las cargas verticales, lo cual indica si hay problemas estructurales debido solo a cargas verticales, y para el sismo actuando en las direcciones paralela y perpendicular a la fachada de la edificación. Estos índices se obtienen para todos los pisos de la edificación.
8. De acuerdo con el mayor valor de los índices de sobreesfuerzos y de flexibilidad, se le asigna un índice global para la edificación. Este índice es un valor numérico. Si es menor que la unidad, la edificación no es vulnerable y si es mayor que la unidad se presume que es más vulnerable en la medida que el valor sea mayor.
9. Con base en estos cálculos se establece una base de datos que permite, empleando el programa Excel, ordenar las edificaciones por sedes del SENA en función de grado de vulnerabilidad y otros parámetros como número de ocupantes, área de la edificación, estado y año de construcción del mismo.

El proceso descrito anteriormente produce una serie de archivos electrónicos anexados en el capítulo 5 de este documento donde se deja la memoria de la información empleada, operaciones matemáticas realizadas, y los resultados del análisis.

2.2.5 Parámetros sísmicos para la evaluación

Se definieron unas sollicitaciones sísmicas equivalentes a las que prescribe el Reglamento NSR-10 para edificaciones nuevas. Para el efecto de acuerdo con el Reglamento, las diferentes ciudades se encuentran localizadas en zona de amenaza sísmica intermedia o alta y los valores del coeficiente F_a y F_v de acuerdo al tipo de suelo y a los valores de la aceleración pico efectiva (A_a) y al coeficiente de la velocidad pico efectiva (A_v) que dan las Tabla A.2.4-3 y la A.2.4-4 de la NSR-10.

Tabla A.2.4-3
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.

Tabla A.2.4-4
Valores del coeficiente F_V , para la zona de periodos 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.

El coeficiente de importancia se determinó en función del grupo de uso de las edificaciones, el cual debe clasificarse como Grupo de Uso III, de acuerdo con la Sección A.2.5.1.2 del Reglamento NSR-10, dado que se trata de centros de enseñanza:

A.2.5.1.2 — Grupo III — Edificaciones de atención a la comunidad — Este grupo comprende aquellas edificaciones, y sus accesos, que son indispensables después de un temblor para atender la emergencia y preservar la salud y la seguridad de las personas, exceptuando las incluidas en el grupo **IV**. Este grupo debe incluir:

- (a) Estaciones de bomberos, defensa civil, policía, cuarteles de las fuerzas armadas, y sedes de las oficinas de prevención y atención de desastres,
- (b) Garajes de vehículos de emergencia,
- (c) Estructuras y equipos de centros de atención de emergencias,
- (d) Guarderías, escuelas, colegios, universidades y otros centros de enseñanza,
- (e) Aquellas del grupo **II** para las que el propietario desee contar con seguridad adicional, y
- (f) Aquellas otras que la administración municipal, distrital, departamental o nacional designe como tales.

A este Grupo de Uso, de acuerdo con la Tabla A.2.5-1, le corresponde un coeficiente de Importancia **I** = 1.25.

Tabla A.2.5-1
Valores del coeficiente de importancia, I

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

2.2.6 Descripción general del estado de una edificación evaluada

En la asignación del tipo de construcción, para efectos de calcular la resistencia efectiva, se emplea la siguiente calificación general de la estructura de la edificación

- **AA** = Estructura posterior a la norma sismo resistente de 1984 que a simple vista no presenta deficiencias estructurales graves. De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculo estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.
- **AB** = Estructura posterior a la norma sismo resistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales.
- **BA** = Estructura moderna, pero anterior a la norma sismo resistente de 1984; diseñada y construida utilizando métodos y tecnologías modernas, en las cuales se tuvieron en cuenta los efectos sísmicos. En general se cuenta con información técnica tal como planos y memorias. Los detalles estructurales indican utilización de criterios de sismo resistencia. A simple vista no se observan deficiencias estructurales graves.
- **BB** = Estructura similar a las Tipo BA, pero con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fueron realizados teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron criterios sismo resistentes. No se cuenta con información y planos suficientes y probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.
- **CA** = Edificaciones antiguas que no fueron diseñadas para resistir efectos sísmicos. Puede presentar algún valor arquitectónico o de carácter histórico. Puede haber sufrido intervenciones en su estructura por remodelaciones o incluso para la conservación de su fachada o estilo arquitectónico.
- **CB** = Edificaciones antiguas que no fueron diseñadas para resistir efectos sísmicos y en mal estado. Pueden haber sufrido remodelaciones o ampliaciones generando una mezcla de diferentes sistemas estructurales.

2.2.7 Formularios de Información De Campo

A continuación se describen los formularios de información de campo empleados en la obtención de la información en el terreno

2.2.7.1 Formato A - Datos generales

Contiene los datos generales de cada una de las estructuras, donde se incluyen los siguientes datos:

- Fecha de la evaluación, entidad que hace la evaluación.
- Información de la sede: Se debe colocar nombre del inmueble, Departamento, Municipio, uso general, número de pisos, número de ocupantes del inmueble, número de ocupantes permanentes del inmueble, año de construcción, época aproximada de construcción.
- Información existente respecto a: planos arquitectónicos, planos estructurales, y estudio de suelos.
- Datos Evaluador: Entidad de la que es funcionario y profesión.
- Observaciones generales adicionales sobre aspectos que deben ser tenidos en cuenta en la evaluación de vulnerabilidad de este inmueble:

2.2.7.2 Formato B – Estado general de la edificación.

Se llena un formulario para cada edificación independiente. Contiene los siguientes datos:

- Datos generales: Nombre evaluador y fecha evaluación
- Características generales del terreno: Toda una serie de preguntas sobre características visuales del terreno y de la cimentación y su comportamiento que permiten identificar la vulnerabilidad ante aspectos geotécnicos.
- Debe definirse el sistema principal de cimentación, y cualquier otro sistema que coexista, dentro de una serie de posibilidades.
- Además se pregunta si hay evidencia de existencia de vigas de amarre en la cimentación y si hay muros de mampostería, estructural o no estructural, apoyados directamente sobre el terreno sin fundación.

2.2.7.3 Formato C - Información sistema estructural

Se llena un formulario por cada edificio independiente. Contienen los siguientes datos:

- Fecha de la evaluación, evaluador, supervisor, y entidad que hace la evaluación
- Información de la edificación: nombre de la edificación
- Descripción del sistema estructural para cargas verticales dentro de una lista de posibilidades, incluyendo datos sobre su continuidad vertical.
- Datos detallados para los siguientes sistemas estructurales: sistemas de concreto reforzado, sistemas de mampostería no reforzada sistemas de mampostería confinada, sistemas de mampostería reforzada de bloque de perforación vertical con celdas inyectadas que contienen el refuerzo vertical, sistemas de madera, estructuras metálicas, y otros sistemas.

- Datos sobre los elementos estructurales que conforman el entrepiso.
- Datos sobre los elementos estructurales que conforman la cubierta.
- Su amarre ante fuerzas horizontales.
- Datos sobre la calidad de la construcción de la estructura original y su estado actual.
- Además se pregunta sobre aspectos estructurales que requieran atención inmediata por representar un peligro para los ocupantes o usuarios de la edificación

2.2.7.4 Formato D - Información elementos no estructurales

Se llena un formulario para cada edificación independiente. Contiene los siguientes datos:

- Datos generales: código, fecha evaluación, y evaluador
- Información del inmueble: nombre del inmueble.

Información sobre los elementos arquitectónicos:

- Deben contestarse las siguientes preguntas: ¿Elementos de fachada debidamente amarrados al sistema estructural?, ¿Hay particiones, muros divisorios o muros de fachada de altura parcial?, ¿Se conforman columnas cortas debido a los muros de altura parcial?, ¿Hay antepechos sueltos (sin trabas o amarres) apoyados solamente en su base?, ¿Hay cielos rasos colgados en mal estado?, ¿Hay ventanas con vidrios sueltos o fisurados?, ¿Hay escaleras cuyas gradas puedan safarse o desplazarse?, ¿Hay elementos como alfajías y elementos decorativos sueltos que puedan caer?, ¿Hay enchapes sueltos que puedan caer?, ¿Hay pérgolas o toldos sobre apoyos débiles?, ¿Hay avisos exteriores que puedan caer al ser afectados por un sismo?, ¿Hay vallas publicitarias que puedan caer?.

Elementos hidráulicos, mecánicos y eléctricos

Deben contestarse las siguientes preguntas para todos los tipos de planta:

- ¿Hay tanques de agua que puedan volcarse?, ¿Los sanitarios tienen tanques elevados?, ¿Hay canales para aguas lluvias sueltas o que puedan caer?, ¿Hay calentadores de agua colocados sobre las paredes?, ¿Hay extintores de incendio mal apoyados?, ¿Hay tanques de gas propano que puedan volcarse? , ¿Hay ductos de ventilación colgados o suspendidos del cielo raso?, ¿Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes? , ¿Hay transformadores eléctricos que puedan volcarse?, ¿Hay ductos de chimeneas sin amarres?.

Mobiliario y Contenido

Deben contestarse las siguientes preguntas para todos los tipos de planta:

- ¿Hay anaqueles o estantes con libros de más de 1.5 m de altura que puedan volcarse?, ¿Hay elementos pesados simplemente colocados en repisas?, ¿Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas?, ¿Hay divisiones de espacios de media altura que puedan volcarse?.

Mobiliario y Contenido

- ¿Hay aspectos referentes a elementos no estructurales que requieran atención inmediata por representar un peligro para los ocupantes o usuarios de la edificación que requieran atención inmediata y urgente?

 SENA	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013 _____ - _____ CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN	 méndez & asociados proyectos de ingeniería ltda.	 P&D	
SUPERVISOR:		ES_02-V2		
RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:		
		D	M	A

LEVANTAMIENTO DE LA INFORMACIÓN EN CAMPO
FORMATO B - ESTADO GENERAL DE LA EDIFICACIÓN

Características Generales del Terreno

- B-1- *Pendiente General del Terreno* %
 (Corresponde a la pendiente en porcentaje del terreno del inmueble)
- B-2 - *¿Las edificaciones están dentro de la ronda de un río?:* (1 = no, 2 = si)
- B-3 - *¿Hay agrietamientos en el suelo o en los pavimentos o en los andenes?:*
 (1 = no, 2 = suelo, 2 = pavimentos, 3 = andenes, 4 = varios de los anteriores)
- B-4 - *¿Hay evidencia o potencial de deslizamiento de las edificaciones?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-5 - *¿Hay evidencia o potencial de deslizamiento de los terrenos aledaños?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-6 - *¿Hay sumideros de drenaje naturales?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-7 - *¿Es el terreno inundable?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-8 - *¿Hay posibilidad de avenidas de agua o flujos de lodo?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-9 - *¿Hay árboles inclinados o en mal estado con posibilidad de caerse?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)

Características de la Cimentación

- B-10 - *¿Hay evidencia de abombamiento de las placas de contrapiso?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-11 - *¿Hay evidencia en la estructura de asentamientos diferenciales?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-12 - *¿Hay evidencia en los muros no estructurales de asentamientos diferenciales?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-13 - *¿Hay evidencia de comportamiento deficiente de la cimentación?:*
 (1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)
- B-14- *Sistema principal de cimentación:*
 (sup = superficial, pro = profunda. Para número ver siguiente Tabla B-1)

ELABORÓ	CONTRATISTA	APROBÓ	INTENVENTOR
---------	-------------	--------	-------------

B-1/2

(20)

 CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

Tabla B-1 - Tipos de cimentación

Descripción	Sistema
<i>Superficiales</i>	
Zapatas corridas en concreto ciclópeo	sup-01
Zapatas corridas en concreto reforzado sobre el terreno	sup-02
Zapatas corridas en concreto reforzado sobre relleno en recebo	sup-03
Zapatas aisladas de concreto	sup-04
Losa de cimentación	sup-05
No hay manera de determinar el tipo de cimentación, pero es superficial	sup-06
<i>Profundas</i>	
Caisson	pro-01
Pilotes	pro-02
Pilastras	pro-03
No hay manera de determinar el tipo de cimentación, pero es profunda	pro-04

B-15 - ¿Hay evidencia de existencia de vigas de amarre en la cimentación?:
 (1 = no, 2 = sí, 3 = imposible de determinar)

B-16 - ¿Hay muros de mampostería, estructural o no estructural, apoyados directamente sobre el terreno sin fundación?: (1 = no, 2 = sí, 3 = imposible de determinar)

B-17 - Observaciones generales adicionales sobre aspectos geotécnicos que deben ser tenidos en cuenta en la evaluación de vulnerabilidad de este inmueble:

B-2/2

(21)

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013		
SUPERVISOR:	CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN	<small>méndez & asociados proyectos de ingeniería ltda.</small>	<small>ES_03-V2</small>
RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	D M A

LEVANTAMIENTO DE LA INFORMACIÓN DE CAMPO
FORMATO C - SISTEMA ESTRUCTURAL

Elementos estructurales principales de soporte ante cargas verticales

(Elementos estructurales que sostienen los entresijos o la cubierta)

C-1 - Sistema principal: -

C-2 - Otro sistema que coexista: - (dejar en blanco si no coexiste otro sistema)

(con = concreto, mam = mampostería, mad = madera, met = metálica, otr = otros tipos. Para número ver siguiente Tabla)

Tabla C-1 - Sistemas estructurales de soporte de cargas verticales

Descripción	Sistema
Elementos de concreto reforzado	
Columnas de concreto reforzado	con
Muros de concreto reforzado	con-01
Paneles prefabricados livianos de concreto	con-02
Paneles prefabricados pesados de concreto	con-03
Elementos de mampostería	
Muros de carga de mampostería sin ningún elemento de refuerzo o sin refuerzo interior	mam
muros de ladrillo tolete de arcilla, silical o concreto	mam-01
muros de bloque de perforación horizontal de arcilla	mam-02
muros de bloque de perforación vertical de concreto o de arcilla	mam-03
Muros de carga de mampostería con columnetas de confinamiento de concreto reforzado	mam
muros de ladrillo tolete de arcilla, silical o concreto	mam-04
muros de bloque de perforación horizontal de arcilla	mam-05
muros de bloque de perforación vertical de concreto o de arcilla	mam-06
Muros de carga de mampostería reforzada de bloque de perforación vertical con refuerzo embebido en las celdas	mam
muros de bloque de perforación vertical de concreto	mam-07
muros de bloque de perforación vertical de arcilla	mam-08
Machones aislados sin refuerzo interior	mam
machones de ladrillo tolete de arcilla, concreto o silical	mam-09
machones de bloque de perforación vertical de arcilla o concreto	mam-10
pilas de piedra conformando arcadas	mam-11
Muros de adobe o tapia pisada	mam-12
Muros de piedra	mam-13
Elementos de madera	
Postes de madera	mad
Paneles portantes de madera	mad-01
Elementos metálicos	
Columnas en celosía	met
Columnas de perfil estructural de alma llena	met-01
Paneles metálicos	met-02
Otros	
Otros sistema estructurales	otr-01

ELABORÓ	APROBÓ	
CONTRATISTA	INTENVENTOR	

C-1/4

(22)

CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

C-3 - Otros sistemas (otr-01). Describa el sistema.

Elementos estructurales que conforman el entrepiso

C-4 - Sistema principal: --

C-5 - Otros sistemas que coexistan: a- - b- - (dejar en blanco si no coexiste otro sistema)

(con = concreto, pre = elementos prefabricados de concreto, met = metálica, mad = madera, otr = otros tipos. Para número ver Tabla)

Tabla C-2 - Sistemas de entrepiso

Descripción	Sistema
Sistemas de concreto reforzado	
<i>Sistemas sobre columnas de concreto con vigas descolgadas y placa maciza (Ver Nota 1)</i>	
vigas de columna a columna solo en una dirección	con-01
vigas de columna a columna en ambas direcciones	con-02
vigas de columna a columna en ambas direcciones con vigas intermedias en una dirección	con-03
vigas de columna a columna en ambas direcciones con vigas intermedias en ambas direcciones	con-04
<i>Sistemas sobre columnas de concreto con viguetas vaciadas en sitio (Ver Nota 1)</i>	
vigas de columna a columna solo en una dirección y viguetas en la dirección perpendicular	con-05
vigas de columna a columna en ambas direcciones y viguetas en una dirección	con-06
vigas de columna a columna en ambas direcciones y viguetas en las dos direcciones	con-07
<i>Sistemas losa-columna (la losa reemplaza la vigas)</i>	
losa maciza sobre columnas	con-08
losa maciza sobre columnas con capiteles	con-09
losa aligerada sobre columnas con capiteles (reticular celular)	con-10
<i>Sistemas sobre muros de concreto o de mampostería</i>	
losa maciza (Ver Nota 1)	con-11
losa aligerada con viguetas vaciadas en sitio en una dirección	con-12
losa aligerada con viguetas vaciadas en sitio en dos direcciones	con-13
Sistemas prefabricados de concreto	
<i>Viguetas y plaquetas prefabricadas o viguetas vaciadas en sitio sobre fondos prefabricados</i>	
apoyadas sobre vigas o muros de concreto	pre-01
apoyadas directamente sobre muros de mampostería sin vigas de concreto sobre el muro	pre-02
apoyadas directamente sobre muros de mampostería con vigas de concreto sobre el muro	pre-03
<i>Listón de madera apoyado sobre viguetas prefabricadas</i>	
apoyadas sobre vigas o muros de concreto	pre-04
apoyadas directamente sobre muros de mampostería sin vigas de concreto sobre el muro	pre-05
apoyadas directamente sobre muros de mampostería con vigas de concreto sobre el muro	pre-06
Sistemas de madera	
Vigas, cercos, planchones o cerchas de madera, superficie en listón	mad-01
Vigas, cercos, planchones o cerchas de madera, superficie en concreto vaciado sobre esterilla de guadua	mad-02
Vigas de madera, con planchones sobre ellas, relleno y superficie en tablón de arcilla (edificaciones coloniales)	mad-03
Sistemas metálicos	
<i>Viguetas en alma llena o celosía apoyadas en vigas metálicas de alma llena o celosía, o sobre vigas de concreto</i>	
superficie en concreto (Ver Nota 1)	met-01
superficie en madera	met-02
<i>Viguetas metálicas en alma llena o celosía apoyadas directamente sobre muros de mampostería</i>	
superficie en concreto (Ver Nota 1)	met-03
superficie en madera	met-04
Otros sistemas	
otros sistemas de entrepiso (Ver Nota 2)	otr-01

C-2/4

(23)

CÓDIGO SEDE - # EDIFICACIÓN

C-6 - Otros sistemas (otr-01). Describa el sistema.

Elementos estructurales que conforman la cubierta

C-7 - Cubiertas planas o con poca inclinación: -

(debe asignarse de acuerdo con la clasificación de sistemas de entepiso de la Tabla C-2)

C-8 - Cubiertas inclinadas: - (asignar de acuerdo con la Tabla C-3)

(con = concreto, pre = elementos prefabricados de concreto, met = metálica, mad = madera, otr = otros tipos. Para número ver Tabla)

C-9 - Otros sistemas de cubierta que coexistan:

(0 = hay un sistema de cubierta único, 1 = cubierta plana, 2 = cubierta inclinada)

C-10 - Sistema de cubierta coexistente: - (dejar en blanco si no coexiste otro sistema)

Tabla C-3 - Sistemas de cubierta

Descripción	Sistema
Sistemas de concreto reforzado	
Sistemas asimilables a losas de entepiso de concreto, debe asignarse de acuerdo con la Tabla C-2	con
Cascarones, losas plegadas, estructuras espaciales de concreto	con-01 a 13
Sistemas prefabricados de concreto	
Debe asignarse de acuerdo con la Tabla C-2	pre
	pre-01 a 06
Sistemas de madera	
Cerchas o entramados artesanales de madera (madera no cepillada o rolliza, empalmes clavados o amarrados)	mad
planchones, alistado y teja de barro	mad-01
teja de asbesto cemento	mad-02
canaleta de asbesto cemento	mad-03
teja de zinc	mad-04
Cerchas o entramados de madera de buena ejecución (madera cepillada, empalmes con platinas)	
correas, listón y teja de barro o acabado cerámico	mad-05
teja de asbesto cemento	mad-06
canaleta de asbesto cemento	mad-07
teja de zinc	mad-08
Sistemas metálicos	
Cerchas metálicas con correas metálicas de alma llena o celosía	met
alistado y teja de barro o acabado cerámico	met-01
teja de asbesto cemento	met-02
canaleta de asbesto cemento	met-03
teja de zinc	met-04
Estructuras espaciales metálicas	met-05
Otros sistemas	
Canaleta de asbesto cemento apoyada sobre muros de mampostería	otr
Marquesinas	otr-01
otros sistemas de cubierta (Ver Nota 1)	otr-02
	otr-03

C-3/4

(24)

CÓDIGO SEDE

EDIFICACIÓN

C-11 - Otros sistemas (otr-03). Describa el sistema.

C-12 - Amarre ante fuerzas horizontales del sistema de cubierta

(1 = está amarrado al sistema estructural, 2 = no hay elementos de amarre, 3 = los elementos de apoyo de la cubierta no están amarrados al sistema estructural, 4 = no hay manera de definir el tipo de amarre)

Calidad de la construcción de la estructura original y estado actual

C-13 - Calidad de construcción de la estructura original. (1 = buena, 2 = regular, 3 = mala)

C-14 - Estado actual de la estructura. (1 = bueno, 2 = regular, 3 = malo)

C-15 - Fisuras en elementos verticales (columnas, muros, machones) de la estructura.

(0 = no hay, 1 = en pocos elementos, 2 = en muchos elementos)

C-16 - Fisuras en elementos horizontales (vigas, viguetas, dinteles) de la estructura.

(0 = no hay, 1 = en pocos elementos, 2 = en muchos elementos, 3 = no hay manera de determinarlo)

C-17 - Evidencia de ocurrencia de eventos extraordinarios:

(0 = no hay, 1 = daños sísmicos, 2 = incendio, 3 = inundaciones, 4 = deslizamientos, 5 = asentamientos, 6 = explosiones, 7 = otro)

Aspectos estructurales que requieran atención inmediata por representar un peligro para los ocupantes o usuarios de la edificación

C-18 - ¿Hay aspectos que requieran atención inmediata y urgente? (1 = no, 2 = si)

C-19 - Si contestó 2 (= si) a la pregunta anterior, describa estos aspectos:

C-4/4

(25)

 SENA	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013 <hr style="width: 50%; margin: 0 auto;"/> CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN	 <small>méndez & asociados proyectos de ingeniería ltda.</small>	
SUPERVISOR:		ES_04-V2	
RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	
		D	M
			A

LEVANTAMIENTO DE LA INFORMACIÓN DE CAMPO

FORMATO D - INFORMACIÓN ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES

D-1 a D-12 - Llenar la siguiente tabla para todos los tipos de planta, procediendo del piso inferior hacia arriba.

(Para todas las preguntas: 1 = no, 2 = sí, 3 = no hay manera de determinarlo)

	Característica	Planta Tipo No.											
		01	02	03	04	05	06	07	08	09	10		
D-1	¿Elementos de fachada debidamente amarrados al sistema estructural?												
D-2	¿Hay particiones, muros divisorios o muros de fachada de altura parcial?												
D-3	¿Se conforman columnas cortas debido a los muros de altura parcial?												
D-4	¿Hay antepechos sueltos (sin trabas o amarres) apoyados solamente en su base?												
D-5	¿Hay cielos rasos colgados en mal estado?												
D-6	¿Hay ventanas con vidrios sueltos o fisurados?												
D-7	¿Hay escaleras cuyas gradas puedan zafarse o desplazarse?												
D-8	¿Hay elementos como alfajías y elementos decorativos sueltos que puedan caer?												
D-9	¿Hay enchapes sueltos que puedan caer?												
D-10	¿Hay pérgolas o toldos sobre apoyos débiles?												
D-11	¿Hay avisos exteriores que puedan caer al ser afectados por un sismo?												
D-12	¿Hay vallas publicitarias que puedan caer?												

ELABORÓ		APROBÓ	
	CONTRATISTA		INTENVENTOR

D-1/2

(26)

 CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

Elementos hidráulicos, mecánicos y eléctricos

D-13 a D-22 - Llenar la siguiente tabla para todos los tipos de planta, procediendo del piso inferior hacia arriba.

(Para todas las preguntas: 1 = no, 2 = si, 3 = no hay manera de determinarlo)

	Característica	Planta Tipo No.									
		01	02	03	04	05	06	07	08	09	10
D-13	¿Hay tanques de agua que puedan volcarse?										
D-14	¿Los sanitarios tienen tanques elevados?										
D-15	¿Hay canales para aguas lluvias sueltas o que puedan caer?										
D-16	¿Hay calentadores de agua colocados sobre las paredes?										
D-17	¿Hay extintores de incendio mal apoyados?										
D-18	¿Hay tanques de gas propano que puedan volcarse?										
D-19	¿Hay ductos de ventilación colgados o suspendidos del cielo raso?										
D-20	¿Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes?										
D-21	¿Hay transformadores eléctricos que puedan volcarse?										
D-22	¿Hay ductos de chimeneas sin amarres?										

Mobiliario y Contenido

D-23 a D-26 - Llenar la siguiente tabla para todos los tipos de planta, procediendo del piso inferior hacia arriba.

(Para todas las preguntas: 1 = no, 2 = si, 3 = no hay manera de determinarlo)

	Característica	Planta Tipo No.									
		01	02	03	04	05	06	07	08	09	10
D-23	¿Hay anaqueles o estantes con libros de más de 1.5 m de altura que puedan volcarse?										
D-24	¿Hay elementos pesados simplemente colocados en repisas?										
D-25	¿Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas?										
D-26	¿Hay divisiones de espacios de media altura que puedan volcarse?										

Aspectos referentes a elementos no estructurales que requieran atención inmediata por representar un peligro para los ocupantes o usuarios de la edificación

D-27 - ¿Hay aspectos que requieran atención inmediata y urgente? (1 = no, 2 = si)

D-28 - Si contestó 2 (= si) a la pregunta anterior, describa estos aspectos:

D-2/2

(27)

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013		
CÓDIGO SEDE _____ # EDIFICACIÓN _____			
SUPERVISOR: _____		DI_NSR10K-V2	

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	D	M	A
--------------	--------	--------	---	---	---

TITULO K NSR-10	Requisitos complementarios para medios de evacuación
NORMA ADECUADA PARA EDIFICACIÓN EN ZONA URBANA Y RURAL	
Aplicación:	Toda edificación con una ocupación u uso técnico, de almacenamiento u misceláneo.
Calificación	Calificar con un "si" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.
PREGUNTAS – CLASIFICACIÓN EN UN GRUPO DE OCUPACIÓN	
¿Este es un espacio que se utiliza para el almacenamiento, depósito, cuarto de basuras o similar? Grupo de Ocupación A (A-1) – K.2.2.2	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Este es un espacio que se utiliza como cuarto técnico, tiene una subestación eléctrica, bombas hidráulicas, sirve exclusivamente para equipos o similar? Grupo de Ocupación F (F-1) – K.2.5.2, K.3.13.1.5	
REGUNTAS – MEDIOS DE SALIDA	
¿El acceso a este espacio es únicamente para efectuar el mantenimiento o la revisión periódica del equipo?	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿El espacio técnico o de almacenamiento se encuentra dentro de una edificación de un solo piso?	
¿La escalera mide 1.20m o más? K.3.11.2.2, K.3.13.1.2	
¿El espacio de uso técnico mide menos de 225m ² y tiene solo una puerta de egreso? K.3.13.3.1	
¿El espacio de uso de almacenamiento o depósito mide menos de 900m ² y tiene solo una puerta de egreso? K.3.13.3.1	
¿Las puertas miden 0.9m o más? K.3.3.4	
¿La puerta de egreso abre directamente al exterior?	
PREGUNTAS – ACCESIBILIDAD BAÑOS PARA PERSONAS CON DISCAPACIDAD	
¿Hay al menos un baño o una cabina de baño diseñados para personas con discapacidad?	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿La baño o una cabina para personas con discapacidad	
¿Tiene el baño o la cabina de baño una señal con el símbolo de accesibilidad presente en el exterior, en forma visible?	
¿La puerta para acceder al baño o la cabina de baño mide 0.90m o más de ancho?	
¿La puerta al abrir no interfiere con las con las vías peatonales ni con los espacios de permanencia?	
¿La puerta tiene un mecanismo de apertura de fácil accionamiento?	
¿El espacio interior permite la maniobra de una silla de ruedas en un giro de 360°?	

ELABORÓ	APROBÓ	INTENVENTOR
_____	_____	_____
CONTRATISTA		

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013 _____ CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN		
SUPERVISOR:		DI_NTC4140-V2	

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 33%;">D</td> <td style="width: 33%;">M</td> <td style="width: 33%;">A</td> </tr> <tr> <td style="height: 20px;"></td> <td></td> <td></td> </tr> </table>	D	M	A			
D	M	A							

Norma Icontec	Descripción	Fecha
NTC 4140	Accesibilidad de las personas al medio físico. Edificios y espacios urbanos y rurales.	
	Pasillos y corredores. Características generales.	
	NORMA ADECUADA PARA EDIFICACIÓN EN ZONA URBANA Y RURAL	
Aplicación:	Toda edificación con una ocupación normal y diaria. Incluye edificaciones escolares.	
Calificación	Calificar con un "sí" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.	
PREGUNTAS – CORREDORES Y PASILLOS (Incluye NTC 4595)		CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Los corredores para la circulación de estudiantes tienen un ancho de 1.80m o mayor?		
¿Los corredores en las zonas y áreas administrativas donde hay oficinas el corredor tienen un ancho de 1.2m o mayor?		
¿Los corredores y pasillos de uso público con circulación frecuente miden 1.5m de ancho?		
¿Los corredores son rectos y se intersectan a 90°?		
¿Los corredores que se intersectan miden siempre 1.20m?		
¿La altura libre de todas las circulaciones de pasillos y corredores es de 2.20m?		
¿La altura libre de los corredores no está afectada en ningún caso por luminarias o elementos que cuelgan del techo y en tal caso nunca es menor a 2.05m?		
¿La superficie de los corredores es antideslizante en seco y mojado?		
¿Es el tratamiento de la superficie continua? ¿Se usa siempre el mismo material de piso en todos los corredores?		
¿El mantenimiento y la limpieza del piso el libre del uso de cera?		
PREGUNTAS – PAREDES Y MUROS DE CORREDORES Y PASILLOS		CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿La superficie de las paredes es continua y lista?		
¿Las paredes están libres de algún elemento que sobresale más de 15cm del borde de la pared? Ejemplo, teléfonos públicos o máquinas dispensadoras, muebles u estanterías entre otros.		
¿Cuándo hay casilleros, teléfonos u otro elemento que sobresalen de la pared, estos son de colores contrastantes?		
¿Cuándo hay casilleros, teléfonos u otro elemento que sobresalen de la pared, estos están ubicados en nichos que no interfieren con el libre desplazamiento?		
¿Hay otros muebles en los corredores y estos no interfieren con la circulación?		
¿En corredores en pisos altos, sus barandas miden mínimo 1m de altura?		
PREGUNTAS – SEÑALIZACIÓN		CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Hay señalización que anuncia estos elementos que sobresalen para personas con discapacidad visual? Ejemplo, con líneas en el piso o en la pared con cambio de textura que anuncia el obstáculo (tira táctil).		
¿Los corredores están diseñados y dispuestos para una evacuación eficiente?		
¿Hay señalización que facilite la evacuación en caso de emergencia?		

ELABORÓ		APROBÓ	
	CONTRATISTA		INTENVENTOR

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013 _____ CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN		
SUPERVISOR:		DI_NTC4143-V2	

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	D	M	A
--------------	--------	--------	---	---	---

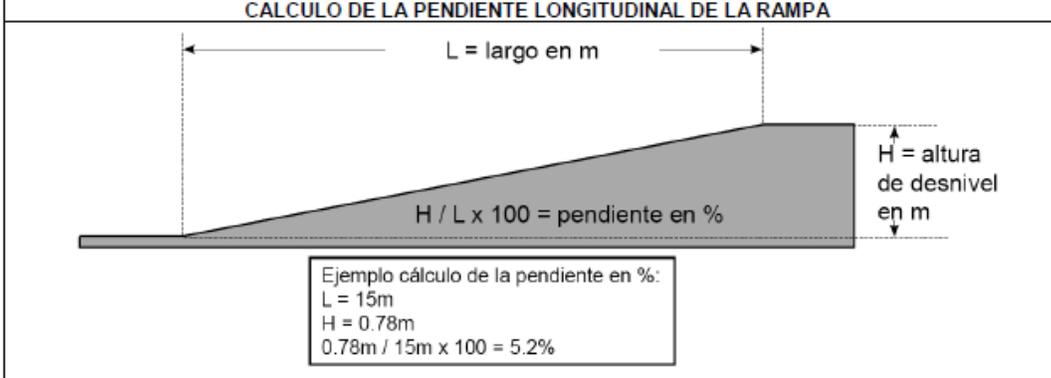
Norma Icontec	Descripción	Fecha
NTC 4143	Accesibilidad de las personas al medio físico. Edificios y espacios urbanos. Rampas fijas adecuadas y básicas	

NORMA ADECUADA PARA EDIFICACION EN ZONA URBANA

Aplicación: Toda edificación con una ocupación normal y diaria. Incluye edificaciones escolares.
Calificación: Calificar con un "si" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.

PREGUNTAS – ACCESIBILIDAD CON RAMPAS	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Hay rampas para el acceso a la edificación?	
¿Hay rampas para acceder a otros pisos y niveles dentro de la edificación?	

PREGUNTAS – RAMPAS	CALIFICACIÓN PARA CADA RAMPA SI, NO ó NA			
	Rampa 1	Rampa 2	Rampa 3	Rampa 4
¿La rampa se desarrollan en tramos rectos y no hacen curvas o giros?				
¿Es esta una rampa en un acceso principal a la edificación?				
¿La rampa tiene una altura (H) de desnivel de más de 0.10m y tiene bordillos a los lados?				



PREGUNTAS – RAMPA ESCOLAR (Incluye NTC 4595)	CALIFICACIÓN PARA CADA RAMPA SI, NO ó NA			
	Rampa 1	Rampa 2	Rampa 3	Rampa 4
¿Tiene la rampa una pendiente entre 5% y 9%, y mide menos de 9m de largo?				
¿El ancho de la rampa es de 1.80m?				
¿Las rampas <i>en exteriores y al aire libre</i> tienen un ancho mínimo de 0.90m y una pendiente máxima de 14%?				

ELABORÓ		APROBÓ	
	CONTRATISTA		INTENVENTOR

CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

TIPOS DE RAMPA				
PREGUNTAS – CARACTERÍSTICAS	CALIFICACIÓN PARA CADA RAMPA			
	SI, NO ó NA			
	Rampa 1	Rampa 2	Rampa 3	Rampa 4
¿Es la pendiente transversal mayor al 2%? 				
¿El ancho de la rampa es mayor a 2.40m y tiene pasamano intermedio?				
¿El ancho de la rampa es mayor a 1.80m y tiene pasamano intermedio?				
¿La altura de desnivel (H) es mayor a 0.25m y tiene pasamanos en ambos lados?				
¿Los pasamanos están a 0.60m de la superficie?				
¿Los pasamanos están a 0.90m de la superficie?				
¿La rampa se clasifica en rampa única?				
¿La rampa escalonada, tiene descanso entre los tramos?				
¿Es la dimensión del descanso mayor o igual a 1.50m x 1.80m?				
¿El comienzo de la rampa tiene una dimensión mayor o igual a 1.80m x 1.80m?				
¿El remate de la rampa tiene una dimensión mayor o igual a 1.80m x 1.80m?				
¿La altura libre de la rampa es siempre de 2.05m y esta no está afectada en ningún caso por luminarias o elementos que cuelgan del techo?				
¿El pavimento de la rampa es firme, antideslizante y en color contrastante con el piso que comunica?				
¿El tratamiento del piso de la rampa se extiende 0.30m al acceder y al salir de la rampa?				
¿La rampa está bien iluminada?				
¿Hay sifones o elementos que eviten que el agua lluvia invada la rampa?				

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013		
CÓDIGO SEDE - # EDIFICACIÓN			
SUPERVISOR:		DI_NTC4144-V2	

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	D	M	A
--------------	--------	--------	---	---	---

NTC 4144	Accesibilidad de las personas al medio físico. Edificios y espacios urbanos y rurales. Señalización	2005-02-23
NORMA PARA EDIFICACIÓN EN ZONA URBANA Y RURAL		
Aplicación:	Toda edificación con una ocupación normal y diaria. Incluye edificaciones escolares.	
Calificación	Calificar con un "sí" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.	
PREGUNTAS – SEÑALIZACIÓN		CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Hay planos de evacuación o para orientarse en el edificio?		
¿Hay señales o letreros que indican la ruta de evacuación?		
¿Hay otras señales o letreros que indican la dirección para encontrar algún espacio?		
¿Hay señales o letreros que indican la ubicación de algún espacio como los baños, oficina o administración?		
¿Estas señales iluminadas o luminosas tienen información escrita?		
¿Las señales son de colores contrastantes?		
¿La información escrita en la señales, sus letras miden menos de 10cm?		
¿Son fáciles de identificar estas señales visuales? (Ejemplo, no están obstruidas por lámparas u objetos que cuelgan del techo)		
¿Los letreros de señalización ubicados en las paredes se ubican entre 1.40m y 1.70m del piso?		
¿Los emisores de señales visuales y audibles están colgados en la pared a una altura de 2.10m del piso?		
¿Hay marcas de relieve en las barandas, en el piso, o en los botones del ascensor?		
¿Hay señales para personas ciegas? (Ejemplo, en braille o marcas de líneas táctiles en el piso que marcan un desnivel)		
¿Hay alarmas de incendio o de evacuación?		
¿El volumen de la señal es alto y adecuado para una emergencia?		
¿Las señales son de materiales resistentes y fáciles de limpiar?		

ELABORÓ		APROBÓ	
	CONTRATISTA		INTENVENTOR

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013 _____ CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN		
SUPERVISOR:		DI_NTC4145-V2	

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 25%;">D</td> <td style="width: 25%;">M</td> <td style="width: 25%;">A</td> </tr> </table>	D	M	A
D	M	A				

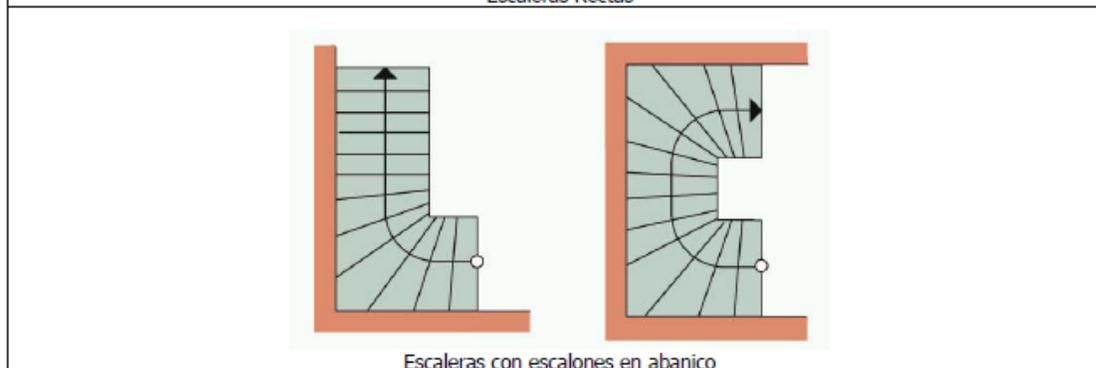
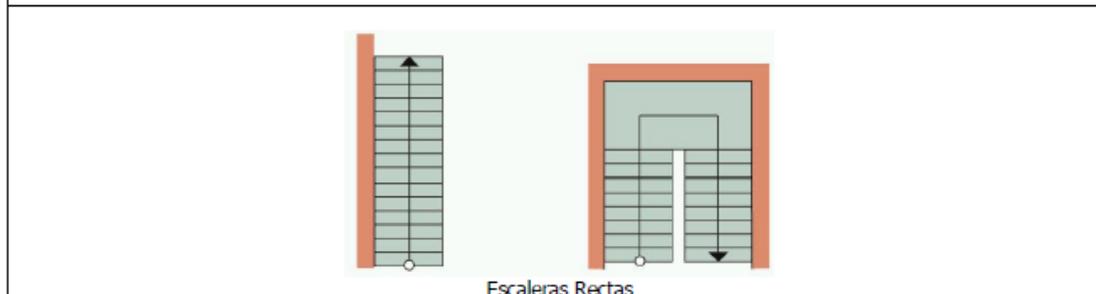
NTC 4145	Accesibilidad de las personas al medio físico. Edificios y espacios urbanos y rurales.	2012-11-21
Escaleras		

NORMA ADECUADA PARA EDIFICACIÓN EN ZONA URBANA Y RURAL

Aplicación:	Toda edificación con una ocupación normal y diaria. Incluye edificaciones escolares.	
Calificación	Calificar con un "sí" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.	

PREGUNTAS – ACCESIBILIDAD CON ESCALERAS	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Hay escaleras para el acceso a la edificación?	
¿Hay escaleras para acceder a otros pisos o niveles de la edificación?	

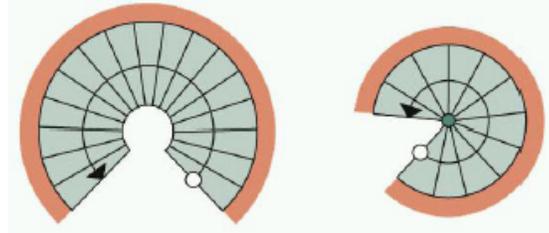
TIPOS DE ESCALERA



ELABORÓ		APROBÓ	
	CONTRATISTA		INTENVENTOR

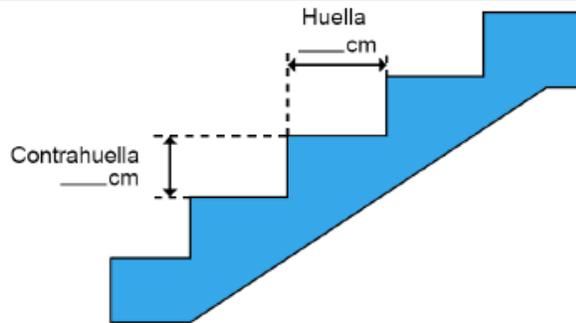
CÓDIGO SEDE

EDIFICACIÓN



Escaleras curvas o en caracol

DIMENSIONES DE ESCALERA



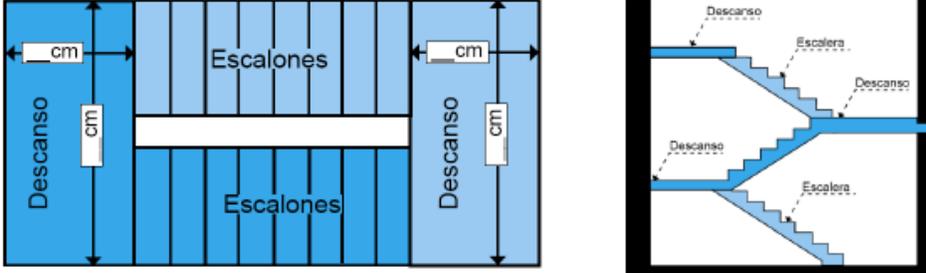
a = contrahuella en cm
 b = huella en cm

$$2a + b \leq 64$$

$$2a + b \geq 60$$

PREGUNTAS – CARACTERÍSTICAS (incluye NTC 4595)	CALIFICACIÓN PARA CADA ESCALERA SI, NO ó N			
	Escalera 1	Escalera 2	Escalera 3	Escalera 4
Determinar el tipo de escalera (R= Recta, A= con escalones en abanico o C=curva)				
¿Estas escaleras se utilizan para la evacuación en caso de emergencia?				
¿La proporción de la huella y la contrahuella es menor o igual a 64cm?				
¿La proporción de la huella y la contrahuella es mayor o igual a 60cm?				
¿Las huellas tienen una dimensión entre 28cm y 35cm?				
¿Las contrahuellas tienen una dimensión entre 14cm y 18cm?				
¿En ancho de la escalera es de 1.20m o mayor?				
¿Tiene pasamanos a ambos lados?				
¿El pasamano está instalado a 5cm de la pared?				
¿La escalera con ancho mayor a 2.40m tiene un pasamano intermedio?				
¿Los pasamanos son continuos en todo el recorrido de la escalera?				
¿Los pasamanos tienen una altura de 90cm?				

CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

¿Los pasamanos tienen una altura de 70cm?				
¿La escalera tiene más de 18 escalones seguidos?				
				
¿El descanso de la escalera es de 1.20 x 1.20m o mayor?				
¿Hay señalización para la ruta de evacuación en la escalera?				
¿El acabado de piso en la escalera y el descanso es antideslizante?				
¿Hay escalones alisados? (Ejemplo, en el acceso al edificio o en un cambio de nivel leve dentro de algún espacio)				
¿Los escalones aislados están bien iluminados y presentan una textura de piso diferente?				

	CONSORCIO AMP - P&D Contrato 882-2013	
	_____ CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN	
SUPERVISOR:		DI_NTC4595-V2

RESPONSABLE:	CARGO:	FECHA:	D	M	A
--------------	--------	--------	---	---	---

NTC 4595	Planeamiento y diseño de instalaciones y ambientes escolares	2006-08-30
NORMA ADECUADA PARA EDIFICACIÓN EN ZONA URBANA Y RURAL		
Aplicación:	Toda edificación con una ocupación normal y diaria. Incluye edificaciones escolares.	
Calificación	Calificar con un "si" a la edificación que cumple y con un "no" la edificación que no cumple.	
PREGUNTAS – ACCESIBILIDAD EN AREAS LIBRES		CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿En las áreas exteriores y libres, hay andenes y vías de circulación?		
¿Tienen estos andenes un ancho mínimo de 1.80m y barandas de 1m de altura?		
¿Hay señalización de accesibilidad en estas áreas libres?		
¿Hay rejas que ofrecen peligros a los transeúntes?		
¿Los árboles en estas áreas están bien ubicados al no interferir con la circulación? (Ejemplo, sus ramas no están a menos de 2m de altura)		
¿Hay parqueaderos disponibles para discapacitados ubicados en los sitios más cercanos al acceso de la edificación?		
¿El parqueadero para discapacitados está señalizado?		
PREGUNTAS – LABORATORIOS TALLERES Y SALONES DE USO PEDAGÓGICO		CALIFICACION SI, NO ó NA
¿Hay señalización de piso, marcas luminosas, auditivas y de lenguaje de señas para la presencia de máquinas activadas?		
¿Hay hornos microondas, y estos están señalizados marcando el riesgo para personas con marcapasos?		
¿Hay en todos los salones y espacios de uso pedagógico un área para la colocación de al menos una silla de ruedas o una persona con limitaciones auditivas y su acompañante?		
¿Hay baños amplios y con muebles sanitarios diseñados para personas con discapacidad?		
PREGUNTAS – MEDIOS DE EVACUACIÓN		CALIFICACION SI, NO ó NA
¿Las puertas de los salones o espacios donde se reúnan más de 50 personas abren hacia afuera (en el sentido de la evacuación)?		
¿Hay salones o espacios donde se reúnan más de 100 personas?		
¿Tienen estos espacios 2 puertas o escaleras de evacuación?		
¿Hay salones o espacios donde se reúnan más de 500 personas?		
¿Tienen estos espacios 3 puertas o escaleras de evacuación?		
¿Hay salones o espacios donde se reúnan más de 1000 personas?		
¿Tienen estos espacios 4 puertas o escaleras de evacuación?		
¿En un corredor hay que atravesar varias puertas y estas están a más de 2.10m de distancia entre sí?		
¿Hay salones o espacios donde se reúnan más de 100 personas?		
¿La ruta de evacuación está libre de obstáculos y las puertas no obstruyen la ruta de evacuación?		

ELABORÓ	CONTRATISTA	APROBÓ	INTERVENTOR
---------	-------------	--------	-------------

CÓDIGO SEDE # EDIFICACIÓN

¿Las puertas miden 0.80m o más?	
¿Las puertas tienen manijas de palanca ubicadas a máximo 0.90m del piso y separadas a 0.05m del borde de la hoja de la puerta?	
¿Hay puertas de doble hoja, donde cada una tiene un ancho mínimo de 0.80m?	
¿Hay señalización que indique la ruta de evacuación?	
PREGUNTAS – MATERIALES NO COMBUSTIBLES (Ejemplo no combustible: mampostería, concreto, acabados en pañete y cemento, cerámica, entre otros. Materiales combustibles: madera, corcho, papel, tela, alfombra, plástico, entre otros.)	CALIFICACIÓN SI, NO ó NA
¿Los materiales de los acabados en los salones son "no combustibles"?	
¿Los materiales de los acabados en los medios de evacuación son "no combustibles"?	

3 ESTRATEGIAS DE REHABILITACIÓN SÍSMICA

3.1 INTRODUCCIÓN

En la figura siguiente se muestra esquemáticamente la respuesta de un elemento estructural ante una sollicitación sísmica que lo hace responder fuera del rango elástico. Allí también se ha mostrado la envolvente de esta respuesta, conocida como curva esqueleto, en la cual se describe como en la medida que las deformaciones se hacen mayores hay una degradación de la resistencia y en este caso se presenta una resistencia residual.

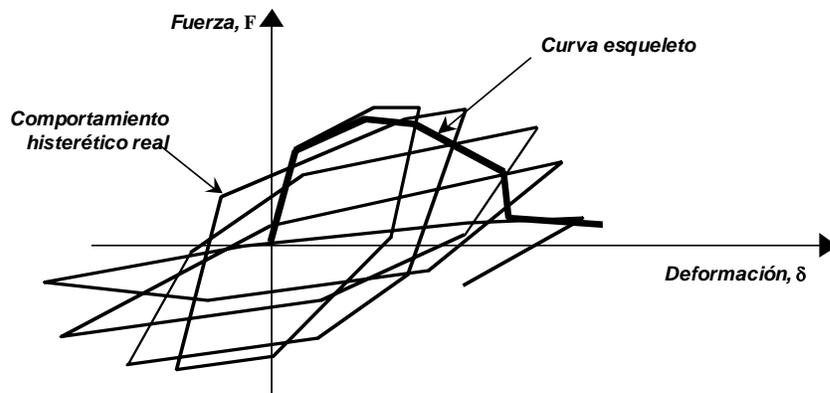


Figura 3-1 – Comportamiento sísmico de un componente

Con base en este comportamiento, se definen diferentes niveles de comportamiento y por ende de los objetivos de la rehabilitación. En general los objetivos de una rehabilitación sísmica se definen en función del comportamiento que se espera de la edificación ya rehabilitada. En general se consideran tres niveles de comportamiento de una edificación rehabilitada, los cuales se muestran esquemáticamente en la Figura 3-2, haciendo referencia al comportamiento de los componentes estructurales de la edificación. Estos niveles de comportamiento corresponden a:

- **Ocupación inmediata** – Corresponde al caso de que la edificación debe estar disponible para uso inmediatamente después de que ocurra un sismo fuerte. Este tipo de objetivo se emplea en edificaciones indispensables para la recuperación con posterioridad a la ocurrencia del sismo. Dentro de la NSR-10 corresponde a los Grupos de Uso III y IV, y en general cubre edificaciones indispensables como hospitales y edificaciones de atención a la comunidad.
- **Preservación de la vida**– En este caso se busca como objetivo principal la defensa de la vida, aunque puede haber daño reparable a la edificación.
- **Prevención del colapso**– En este caso se busca que no haya colapso de la edificación, aunque el daño que esta sufra puede obligar a su demolición posteriormente.

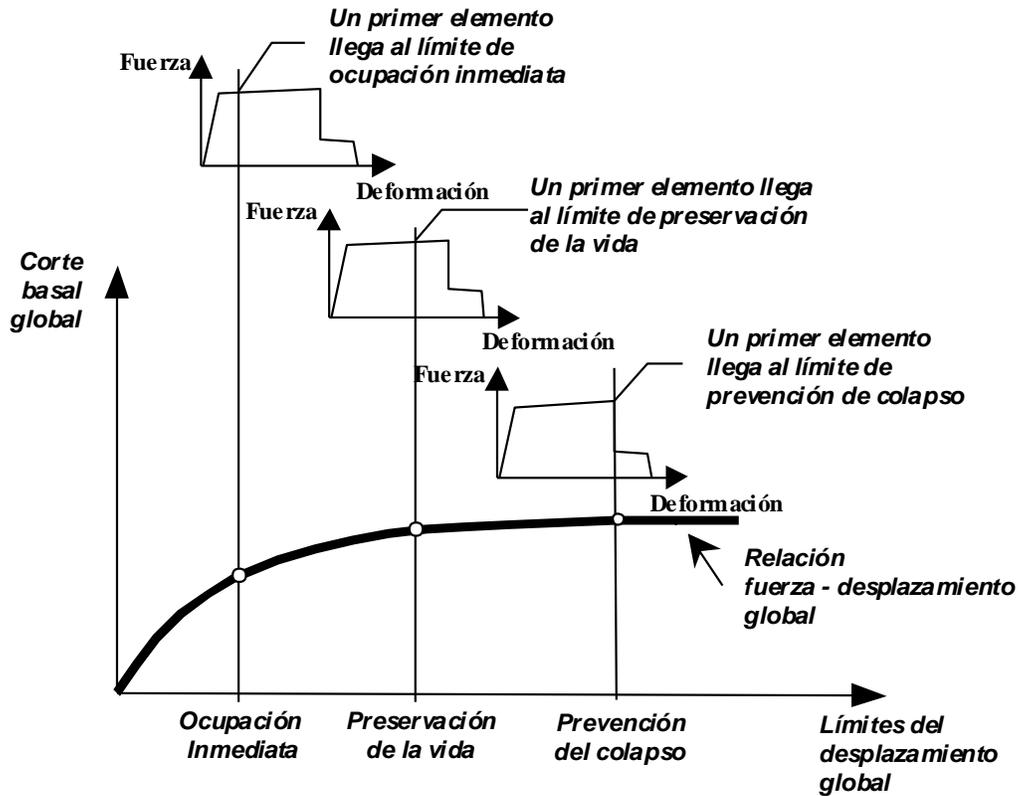


Figura 3-2 – Objetivos generales del comportamiento de una edificación rehabilitada

Dentro de la legislación sísmica colombiana hay obligación de llevar al nivel de ocupación inmediata a las edificaciones indispensables y de atención a la comunidad comprendidas en los grupos de uso III y IV. Para los otros grupos de uso la legislación no establece una obligación explícita, pero desde el punto de vista de lo que se exige a una edificación nueva, el objetivo general es el de preservar la vida de los ocupantes de ella.

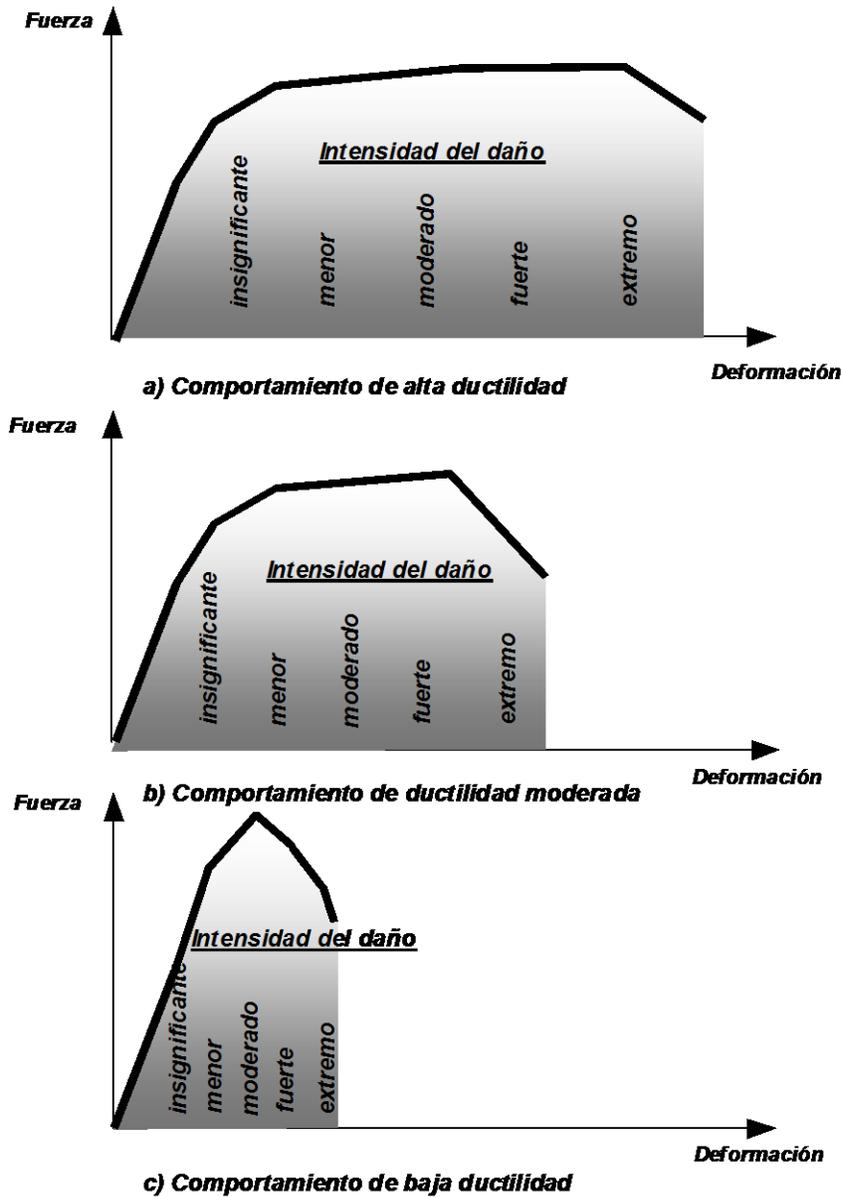


Figura 3-3 – Comportamiento y daño esperado según el tipo de elemento

En la figura 3-3 se muestra esquemáticamente la diferencia en la respuesta sísmica esperada para diferentes tipos de materiales estructurales. Primero (a) se muestran las expectativas en la respuesta de una edificación construida empleando conceptos modernos de sismo resistencia y de un material dúctil apropiado. Luego se muestra (b) el comportamiento para un material con ductilidad moderada, y por último (c) el de un material de baja ductilidad como puede ser la mampostería no reforzada.

3.2 SELECCIÓN DE UN PROCEDIMIENTO DE REHABILITACIÓN

Cuando se lleva a cabo una rehabilitación sísmica de una edificación, ésta se debe orientar de la siguiente manera:

- Proveer elementos estructurales nuevos que dan una mayor resistencia y ductilidad ante fuerzas horizontales, mayor que la que proveen los elementos estructurales existentes, como se indica en la figura 3-3. Estos elementos deben tener una capacidad de disipación de energía alta que les permita disipar la energía impuesta por el sismo y de esta manera reducir la respuesta dinámica de la misma.
- Un aumento de la rigidez general de la edificación, a través de elementos que limiten las deflexiones horizontales de la edificación y que por ende eviten que haya problema con los elementos vulnerables al disminuir los esfuerzos a que se verían sometidos con la ocurrencia del sismo de diseño.
- Proveer un nivel de resistencia, a través también de estos nuevos elementos estructurales, de tal manera que aún ante deformaciones laterales grandes, los elementos de la estructura original mantengan su nivel de resistencia

En la figura 3-4 se comparan los niveles de resistencia y rigidez de la estructura original con los de la estructura rehabilitada. Es importante notar que la estructura rehabilitada debe tener una rigidez mayor que la de la estructura original. De esta manera se garantiza que la resistencia de la estructura realmente la provean los elementos nuevos.

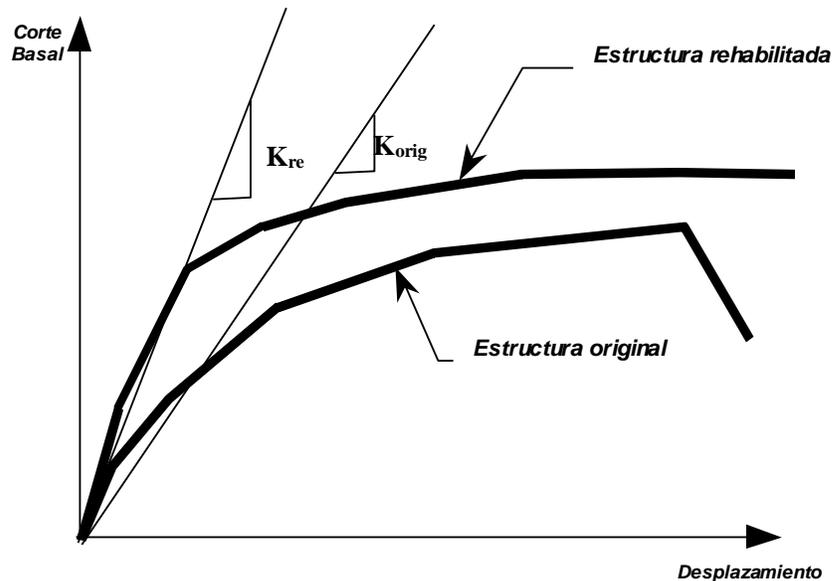


Figura 3-4 – Nivel de resistencia y rigidez – Estructura original y rehabilitada

3.3 IMPLICACIONES ESTRUCTURALES

Un proceso de rehabilitación sísmica debe enfocarse desde los puntos de vista anotados anteriormente. Para lograr reducir efectivamente la vulnerabilidad de una edificación existente deben modificarse los elementos estructurales, dándoles mayor rigidez por medio de un aumento de sus secciones y mayor resistencia por medio de un aumento de sus armaduras de refuerzo.

Dado que muchas veces esta labor implicaría una reconstrucción de tal magnitud que obligaría a pensar si la demolición y construcción de una edificación totalmente nueva sería una alternativa más lógica.

Por esta razón se ha dado en numerosos casos similares, el enfoque de tratar de evitar la intervención de todos los elementos por medio de la construcción de unos elementos estructurales de gran rigidez que tengan la responsabilidad de evitar que los elementos existentes se deformen a los niveles en que puedan sufrir daño. Estos nuevos elementos tendrían, entonces, la función de resistir las fuerzas sísmicas y de proteger los elementos existentes.

Estos elementos nuevos de gran rigidez y resistencia pueden ser o unos muros estructurales o unos elementos de estructura metálica. Ambas alternativas se han empleado en el país con costos aceptables.

3.4 INCIDENCIA SOBRE LA ARQUITECTURA

Los diseños de una rehabilitación estructural deben coordinarse con un proceso de diseño arquitectónico que aminore el impacto sobre la funcionabilidad de la edificación que causa la introducción y modificación de los elementos estructurales. Dado que se está realizando un Plan Maestro de las edificaciones es muy importante que en él se tengan en cuenta las implicaciones de los procesos de rehabilitación.

Otro aspecto importante para tener en cuenta consiste en el impacto operativo de realizar los trabajos de obra de la rehabilitación. La realización de operaciones de construcción en edificaciones ocupadas es algo que siempre se trata de evitar, pero al mismo tiempo la pérdida de la posibilidad de uso de una edificación durante las obras es algo que conlleva aspectos económicos importantes.

3.5 ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES

La norma NSR-10 presenta los lineamientos bajo los cuales se puede reducir la vulnerabilidad causada por los elementos no estructurales. En general se puede adoptar una política de solución de estos problemas, como parte de las labores rutinarias de mantenimiento de las edificaciones.

4 DESCRIPCION DE LA SEDE

4.1 INTRODUCCIÓN

Las instalaciones que conforman la Sede de Popayán, se componen de 32 edificaciones, localizadas en el Departamento del Meta en el municipio de Popayán, distribuidas así: 29 veintinueve edificaciones de un (1) piso , 2 dos edificaciones con mezzanine y 1 una edificación de (2) pisos , dichas edificaciones están construidas en columnas de concreto y/o pórticos de concreto, mampostería simple y columnas en celosía conformando un área total de 14801.98 m².

4.2 IDENTIFICACION DE LAS EDIFICACIONES

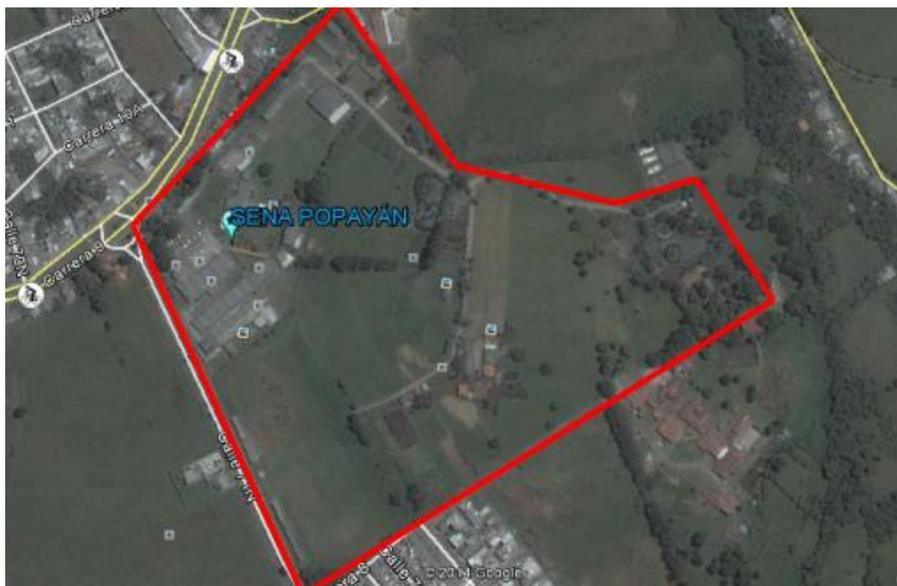
A continuación se presenta la identificación de cada una de las estructuras que conforman la Sede de Popayán.

CIUDAD	NUMERACIÓN	AREA (m ²)	SISTEMA ESTRUCTURAL	N° PISOS
POPAYÁN	1	2916.59	COLUMNAS DE CONCRETO	1 M
POPAYÁN	2	255.18	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	3	185.34	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	4	2107.55	MUROS EN MAMPOSTERIA	1
POPAYÁN	5	1309.69	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	6	257	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	7	208.26	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	10	823.19	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	11	221.96	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	13	948.63	COLUMNAS DE CONCRETO	2
POPAYÁN	14	267.72	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	15	1197.86	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	16	1226.57	COLUMNAS EN CELOSIA	1 M

CIUDAD	NUMERACIÓN	AREA (m ²)	SISTEMA ESTRUCTURAL	N° PISOS
POPAYÁN	16--1	264.52	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	17	349.91	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	18	234.1	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	21	263.38	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	22	24.42	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	23	122.11	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	27	90.62	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	30	109.31	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	32	29.71	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	35	85.7	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	39	263.88	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	43	203.52	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	44	200.82	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	45	203.19	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	46	76.12	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	47	262.48	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	50	9.86	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	51	62.64	COLUMNAS DE CONCRETO	1
POPAYÁN	52	20.15	COLUMNAS DE CONCRETO	1

4.3 MAPA LOCALIZACION DE LAS EDIFICACIONES

A continuación se presenta la localización de la Sede de Popayán:



5 ANALISIS DE VULNERABILIDAD A NIVEL EDIFICACIÓN

5.1 EVALUACIÓN DE LAS EDIFICACIONES DE LA SEDE POPAYÁN.

```
CONSORCIO AMP - P&D
PROYECTO --> EVALUACION DE VULNERABILIDAD DE EDIFICACIONES
SERVICIO NACIONAL DE APRENDIZAJE -- SENA
=====
PROGRAMA VULNE2014 -- V3.0
=====

CODIGO SEDE -----> 9113
NOMBRE -----> ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO -----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
USO GENERAL -----> EDUCATIVO
NUMERO (SEGUN FORMULARIO)-----> 1
AREA TOTAL APROXIMADA-----> 14801.98
NUMERO DE USUARIOS DEL INMUEBLE-----> 936
NUMERO DE OCUPANTES PERMANENTES-----> 0
EPOCA APROXIMADA DE CONSTRUCCION-----> 1960-1984
NO HAY PLANOS ARQUITECTONICOS
NO HAY PLANOS ESTRUCTURALES
NO HAY ESTUDIO DE SUELOS ORIGINAL DE LA EPOCA DEL DISEÑO
EVALUADOR -----> AMP-P&D

** PARAMETROS DE AMENAZA SISMICA PARA EL SITIO SEGUN REGLAMENTO NSR-10 **

** ACELERACION DEL UMBRAL DE DANO **
Ad = 0.08

** ACELERACIONES PARA EL ESPECTRO DE DISENO **
Aa = 0.25
Av = 0.20
ZONA DE AMENAZA SISMICA ALTA
-- TIPO DE PERFIL DE SUELO --
PERFIL TIPO D

** CARACTERISTICAS GENERALES DEL TERRENO **
PENDIENTE GENERAL EL TERRENO 0 %
HAY SUMIEROS DE DRENAJE NATURALES
HAY POZOS DE INSPECCION DE ALCANTARILLADO DENTRO DEL PREDIO
```

** CARACTERISTICAS DE LA CIMENTACION **
SISTEMA PRINCIPAL DE CIMENTACION -- SUPERFICIAL
SUP-04 - ZAPATAS AISLADAS DE CONCRETO

5.1.1 Edificación # 1



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	1.736
E ----->	19700 MPa
Ne\bar{f} ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 1
 NOMBRE-----> ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 2659.29 m2

No. DE PISOS-----> 2
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS-----> 0
 No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 3
 PLANTA No. -->

	1	2	3
C13 - AREA EN m2	2531.190	128.100	2531.190
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	AEREA	CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	L	M	L
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	7	2	7
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	9.000	8.750	9.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	8	3	8
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	8.100	6.000	8.100
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	3.050	3.050	3.400
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	0.000	0.000	0.700
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	332.020	42.300	332.020
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	HAY	SOLO FA	HAY

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
 ** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
 ** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

	1	2
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO	30	30
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)	2.540	2.540

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
 ** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 25.00 (cm)
** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO
** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS
** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES ESTAN AMARRADOS AL ENTREPISO

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> BB
** BB = Estructura moderna, anterior a la Norma Sismorresistente de 1984;
con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fue
realizado teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron
criterios sismorresistentes. No hay información ni planos suficientes y
probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1	0.530	0.181		
2		0.091	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.252
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 421.798 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 428.39 (ton)
VALOR DE R = 1.25 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 342.71 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.45	2531.19	330.68	2132.90	0.88	379.01	303.20	303.20
	3.05	128.10	91.12	277.90	0.12	49.38	39.51	342.71
		2659.29	421.80	2410.80	1.00	428.39	342.71	342.71

PESO POR m2 = 0.159

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE A_d = 0.080

VALOR DE F_v = 2.000

VALOR DE S^- = 2.500

VALOR DE T_{0d} = 0.250

VALOR DE T_{Cd} = 1.250

VALOR DE T_{Ld} = 6.000

VALOR DEL ESPECTRO S_d = 0.240

RELACION S_d DIVIDIDO S_a = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P
HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y F_{ip} = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2A
EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1ba
HAY 2 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y F_{ia} = 0.80
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y F_{ir} = 1.00

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 0.72 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->	1	2
	-----	-----
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.443	0.347
	-----	-----
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1	2
	-----	-----
Columnas y muros de concreto reforzado -->	2.998	2.653
	-----	-----
DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1	2
	-----	-----

Columnas y muros de concreto reforzado --> 2.998 2.653

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1 2

SEVERO

SEVERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1 2

SEVERO

SEVERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = SEVERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pi}so

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.927 0.914

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.927 0.914

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{pi}so

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.219 0.216

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.219 0.216

(53)

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Hay avisos exteriores que pueden caer al ser afectados por un sismo

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Los sanitarios tienen tanques elevados

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas

**** EVACUACION ****

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

ISE = 2.998
IFL = 0.927

5.1.2 Edificación # 2



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f' m ----->	N/A
f' c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	1.389
E ----->	19700 MPa
Ne f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 2
 NOMBRE-----> ADMINISTRACION CENTRO DE TELE-INFORMATICA Y PRODUCCION INDUS
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 255.18 m2

No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2	255.180	255.180	
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	CU.INCL	
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	L	L	
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	9	9	
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	3.010	3.010	
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	3	3	
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	4.400	4.400	
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	2.950	2.950	
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	1.100	1.100	
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	70.540	70.540	
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	HAY	HAY	
	-----	-----	

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

PLANTA No. --> 1

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO	25
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)	1.390

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> BB

** BB = Estructura moderna, anterior a la Norma Sismorresistente de 1984; con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fue realizado teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron criterios sismorresistentes. No hay información ni planos suficientes y probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.125	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
 VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.124
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
 VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 42.105 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 42.76 (ton)
 VALOR DE R = 1.25 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 34.21 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.95	255.18	42.10	124.21	1.00	42.76	34.21	34.21
		255.18	42.10	124.21	1.00	42.76	34.21	34.21

PESO POR m2 = 0.165

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE Tcd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.160
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.157

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL	2	HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P
HAY	1	IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 0.90 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.081

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.547

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.547

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.241

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.241

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.038

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.038

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

ISE = 0.547
IFL = 0.241

5.1.3 Edificación # 3



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 3
 NOMBRE-----> GESTION DE CENTRO AGROPECUARIO- CONSTRUCCION- ADMINISTRACION
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 185.34 m²
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                185.340  185.340
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6      6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  5.300  5.300
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.700  6.700
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m      2.800  2.800
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.500  0.500
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      65.570  65.570
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY      HAY
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  12
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.580
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.125	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.119$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 30.581 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 31.06 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 12.42 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.80	185.34	30.58	85.63	1.00	31.06	12.42	12.42
		185.34	30.58	85.63	1.00	31.06	12.42	12.42

PESO POR m2 = 0.165

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.156
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.154

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.141

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.476

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.476

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.434

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.434

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.067

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.067

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====
ISE = 0.4760
IFL = 0.434

5.1.4 Edificación # 4



SISTEMA PRINCIPAL ---->	MAM-SIMPLE
f' m ----->	6.52 MPa
f' c ----->	N/A
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	1
E ----->	N/A
Ne f ----->	N/A
f' m ----->	1.8 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 4
 NOMBRE-----> TALLER SECTOR INDUSTRIAL
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 2107.55 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
      -----
C13 - AREA EN m2                2107.550  2107.550
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  N      N
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  10     10
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  11.570  11.570
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.   4      4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  7.450   7.450
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.200   3.200
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO       0.800   0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA        279.690  279.690
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  MU.PORT  MU.PORT
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 50.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: mam02

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE MAMPOSTERIA

** COMPUESTO POR MUROS DE CARGA DE MAMPOSTERIA SIN NINGUN ELEMENTO DE REFUERZO O SIN REFUERZO INTERIOR

** TIPO: MAM02 - MUROS DE BLOQUE DE PERFORACION HORIZONTAL DE ARCILLA

```

      PLANTA No. -->          1
      -----
C40 - AREA MACHONES MAMP.NO REF.PISO (m2)  5.700
C41 - # MUROS MAMPOS. PERPEND. FACHA.PPAL  17
C42 - AREA MUROS MAMP.NOREF.PER.FACH.(m2)  42.080
C43 - # MUROS MAMPOS. PARALEL. FACHA.PPAL  21
C44 - AREA MUROS MAMP.NOREF.PAR.FACH.(m2)  27.940
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> BB

** BB = Estructura moderna, anterior a la Norma Sismorresistente de 1984;
con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fue
realizado teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron
criterios sismorresistentes. No hay información ni planos suficientes y
probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.125	0.040	0.000	

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.049
 VALOR DE alfa = 0.750
 VALOR DE Ta = 0.117
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 347.746 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 353.18 (ton)
 VALOR DE R = 1.00 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 353.18 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.20	2107.55	347.75	1112.79	1.00	353.18	353.18	353.18
		2107.55	347.75	1112.79	1.00	353.18	353.18	353.18

PESO POR m2 = 0.165

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.155

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.153

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Muros de mamposteria no reforzada -----> 0.066

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Muros de mamposteria no reforzada -----> 1.119

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Muros de mamposteria no reforzada -----> 1.685

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

MODERAD

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = MODERADO

(73)

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

1.883

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

3.504

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.287

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.535

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Se conforman columnas cortas debido a los muros de altura parcial

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 1.685
IFL = 3.504

5.1.5 Edificación # 5



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	1.389
E ----->	19700 MPa
Nef ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA
 =====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****
 =====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 5
 NOMBRE-----> AULAS CARPINTERIA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 720.00 m2

No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2	720.000	720.000	
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	CU.INCL	
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	L	L	
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	11	11	
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	7.050	7.050	
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	4	4	
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	5.550	5.550	
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	3.250	3.250	
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	0.000	0.000	
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	192.930	192.930	
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	HAY	HAY	

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: met01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA

	PLANTA No. -->	1	

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO		29	
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)		2.420	
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO		26	
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)		0.063	

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> BB

** BB = Estructura moderna, anterior a la Norma Sismorresistente de 1984;
con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fue
realizado teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron
criterios sismorresistentes. No hay información ni planos suficientes y
probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)

```
=====
1                0.125    0.050    0.000
=====
```

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.136
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 126.000 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 127.97 (ton)
VALOR DE R = 1.25 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 102.37 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.25	720.00	126.00	409.50	1.00	127.97	102.37	102.37
		720.00	126.00	409.50	1.00	127.97	102.37	102.37

PESO POR m2 = 0.175

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250

VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.167
RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.164

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P
HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 0.90 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.061
Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.031

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.416
Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.062

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.416
Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.062

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.102

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.102

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.017

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.017

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay anaqueles o estantes con libros de más de 1.5 m de altura que pueden volcarse

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====

ISE = 0.416
IFL = 0.102

5.1.6 Edificación # 6



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Nef ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

```

=====
**** DATOS DE LA EDIFICACION ****
=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 6
NOMBRE-----> CENTRO AUTOMOTRIZ
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 257.00 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****
=====
  
```

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2		257.000	257.000
C14 - No. PISOS QUE LA USAN		1	1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO		TERRENO	CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA		R	R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.		3	3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.		5.680	5.680
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.		4	4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.		5.000	5.000
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m		4.500	4.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO		1.000	1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA		64.130	64.130
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES		PAR.LIB	PAR.LIB
		-----	-----

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****
 =====
 ** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
 ** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
 ** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

	PLANTA No. -->	1

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO		11
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)		0.825

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
 =====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
 ** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

 ** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
 ** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
 ** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
 Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
 Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
 ** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
 ** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

 CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
 con algunas deficiencias estructurales.
 De estas estructuras existe información de planos y memorias de
 cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
 estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

 CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.075	0.050	0.000

 NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
 TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
 VALOR DE $C_t = 0.047$
 VALOR DE $\alpha = 0.900$
 VALOR DE $T_a = 0.182$
 VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 32.125 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 32.63 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 13.05 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	4.50	257.00	32.13	144.56	1.00	32.63	13.05	13.05
		257.00	32.13	144.56	1.00	32.63	13.05	13.05

PESO POR m2 = 0.125

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.196

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.193

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.104

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.352

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.352

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No.-> 1

0.534

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.534

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.103

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.103

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION

INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====
ISE = 0.351
IFL = 0.534

5.1.7 Edificación # 7



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne\bar{f} ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 7
 NOMBRE-----> FORMACION MUSICA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 208.26 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
      -----
C13 - AREA EN m2                208.260  208.260
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  4      4
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.700  4.700
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH. 11.800 11.800
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.600  3.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.650  0.650
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      57.880 57.880
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY    HAY
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->          1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  8
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2) 0.600
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

```

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.125	0.050	0.000

=====

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.149
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 36.446 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 37.01 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 14.81 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.60	208.26	36.45	131.20	1.00	37.01	14.81	14.81
		208.26	36.45	131.20	1.00	37.01	14.81	14.81

PESO POR m2 = 0.175

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.175

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.173

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====
NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====
NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.162

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.548

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.548

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.533

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.533

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.092

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.092

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====
NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.548
IFL = 0.533

5.1.8 Edificación # 10



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	1.736
E ----->	19700 MPa
Ne f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 10
NOMBRE-----> CAFETERIA Y BIBLIOTECA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 823.19 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984
  
```

(97)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  3
      PLANTA No. -->
      1          2          3
-----
C13 - AREA EN m2              768.160    55.030    768.160
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  AEREA    CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    T          M          T
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.    7          2          7
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  6.000     4.200     6.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.    5          3          5
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.000     6.000     6.000
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.130     3.130     3.700
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO        0.000     0.000     0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      130.000    33.560    130.000
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY        SOLO FA    HAY
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1          2
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO    33          33
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)    2.235     2.235
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

```

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 25.00 (cm)

** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO

** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS

** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES NO TIENEN UN TIPO DE AMARRE FACIL DE DEFINIR

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.80 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> BB

** BB = Estructura moderna, anterior a la Norma Sismorresistente de 1984;
con deficiencias notables debido a que su diseño y construcción no fue
realizado teniendo en cuenta los efectos sísmicos y no se consideraron
criterios sismorresistentes. No hay información ni planos suficientes y
probablemente ha sufrido modificaciones arquitectónicas y estructurales.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

```

=====
NIVEL  ENTREPISO  NO-ESTRUC  CUBIERTA  PARAPETOS
      (Ton/m2)   (Ton/m2)   (Ton/m2)   (Ton/m2)
=====
      1      0.530      0.344
      2              0.172      0.050      0.000
=====

```

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.265
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 218.447 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 221.86 (ton)
VALOR DE R = 1.25 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 177.49 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.83	768.16	170.37	1163.65	0.89	196.46	157.17	157.17
	3.13	55.03	48.07	150.47	0.11	25.40	20.32	177.49
		823.19	218.45	1314.12	1.00	221.86	177.49	177.49

PESO POR m2 = 0.265

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.240
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****
 =====
 EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P
 HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
 =====
 EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2A
 EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1bA
 HAY 2 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 0.80
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 0.72 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
 =====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.261	0.203
	-----	-----
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	1.765	1.563
	-----	-----
DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	1.765	1.563

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1 2

 MODERAD
 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1 2

 MODERAD
 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = MODERADO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

 0.718 0.752

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

 0.718 0.752

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

 0.170 0.178

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

 0.170 0.178

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 1.765
IFL = 0.751

5.1.9 Edificación # 11



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.778
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No. -----> 11
NOMBRE-----> CAPILLA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 221.96 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                221.960  221.960
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  +          +
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  4          4
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  5.450  5.450
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4          4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.300  4.300
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  3.300  3.300
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  1.000  1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  69.580  69.580
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  18
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  1.190
      -----

```

** HAY ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERTICALES QUE DESAPARECEN MAS ARRIBA CREANDO LUCES MAS GRANDES

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.093	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.138$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 29.544 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 30.01 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 12.00 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.30	221.96	29.54	97.49	1.00	30.01	12.00	12.00
		221.96	29.54	97.49	1.00	30.01	12.00	12.00

PESO POR m2 = 0.133

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.168
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.166

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRRREGULARIDAD TIPO 3P

HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 0.90 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.066

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.224

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.224

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.208

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.208

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpliso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.034

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.034

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó

con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.224
IFL = 0.208

5.1.10 Edificación # 13



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	3.125
E ----->	19700 MPa
Ne\bar{f} ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 13
NOMBRE-----> AULAS DE COMPUTO
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 948.63 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  3
      PLANTA No. -->
      1          2          3
-----
C13 - AREA EN m2              546.430  546.430  402.200
C14 - No. PISOS QUE LA USAN    1          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  AEREA  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6          6          6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  5.250    5.250    5.250
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  5          5          3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.050    4.050    5.050
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m         3.300    3.300    3.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.000    0.600    0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      95.500   95.500   85.460
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY      HAY      HAY
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->    1          2
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  38          38
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  3.630      3.630
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

```

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 40.00 (cm)
** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO
** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS
** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES NO TIENEN UN TIPO DE AMARRE FACIL DE DEFINIR

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1	0.530	0.250		
2		0.125	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.264
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 492.578 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 500.27 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 200.11 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.80	402.20	66.36	451.27	0.24	121.52	48.61	48.61
	3.30	546.43	426.22	1406.51	0.76	378.75	151.50	200.11
		948.63	492.58	1857.78	1.00	500.27	200.11	200.11

PESO POR m2 = 0.519

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.240
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1bA
 HAY 1 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 0.80
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 0.80 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.362	0.049
	-----	-----

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	1.225	0.298
	-----	-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	1.225	0.298
	-----	-----

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1 2

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1 2

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.786 0.202

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.786 0.202

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.186 0.048

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1 2

0.186 0.048

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 1.225
IFL = 0.786

5.1.11 Edificación # 14



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 14
NOMBRE-----> ADMINISTRATIVO Y FINANCIERO
USO-----> OFICINA
AREA TOTAL-----> 267.72 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                267.720  267.720
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  5      5
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.800  3.800
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4      4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.300  4.300
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  2.600  2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  1.000  1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  66.400  66.400
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY      HAY
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  18
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.700
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.125	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.111$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 44.174 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 44.86 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 17.95 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	267.72	44.17	114.85	1.00	44.86	17.95	17.95
		267.72	44.17	114.85	1.00	44.86	17.95	17.95

PESO POR m2 = 0.165

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.151

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.149

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

(121)

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.168

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.570

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.570

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.557

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.557

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.083

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.083

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION

INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====
ISE = 0.570
IFL = 0.557

5.1.12 Edificación # 15



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 15
 NOMBRE-----> AULAS
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 1197.86 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2              1197.860  1197.860
C14 - No. PISOS QUE LA USAN    1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  21         21
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.300     4.300
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.   2          2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  10.750    10.750
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.500     3.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO       1.150     1.150
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA       204.460   204.460
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  51
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  4.380
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

```

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.054	0.040	0.000

(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)

=====

1 0.054 0.040 0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.145
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 112.319 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 114.07 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 45.63 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.50	1197.86	112.32	393.12	1.00	114.07	45.63	45.63
		1197.86	112.32	393.12	1.00	114.07	45.63	45.63

PESO POR m2 = 0.094

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.173
RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.170

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.068

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.232

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.232

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.186

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.186

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.032

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.032

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.231
IFL = 0.186

5.1.13 Edificación # 16



SISTEMA PRINCIPAL ---->	MET-CELOSIA
f´m ----->	N/A
f´c ----->	N/A
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.0
E ----->	N/A
NeF ----->	N/A

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO ----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 16
NOMBRE-----> COLISEO
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 1226.57 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
    
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2              1226.570  1226.570
C14 - No. PISOS QUE LA USAN    1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2          2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  26.400    26.400
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.   6          6
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.400     6.400
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.850     3.850
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO        2.000     2.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA        141.380   141.380
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: met01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA

```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO  12
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)  0.037
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

```

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.80 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.040	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.072$

VALOR DE $\alpha = 0.800$

VALOR DE $T_a = 0.212$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 98.051 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 99.58 (ton)
 VALOR DE R = 2.00 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 49.79 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.85	1226.57	98.05	377.50	1.00	99.58	49.79	49.79
		1226.57	98.05	377.50	1.00	99.58	49.79	49.79

PESO POR m2 = 0.080

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.215
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.212

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.711

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.903

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.903

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.707

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.707

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.150

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.150

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

ISE = 0.903
IFL = 0.706

5.1.14 Edificación # 16A



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Nef ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA
 =====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****
 =====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 161
 NOMBRE-----> CAMERINOS COLISEO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 264.52 m2
 No. DE PISOS-----> 1

No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2	264.520	264.520	
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	CU.INCL	
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	R	R	
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	7	7	
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	4.400	4.400	
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	2	2	
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	6.200	6.200	
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	4.100	4.100	
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	2.000	2.000	
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	76.040	76.040	
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	SOLO FA	SOLO FA	
	-----	-----	

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

PLANTA No. -->	1	

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO	15	
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)	1.130	

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1	0.106	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.167
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
 VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 38.640 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 39.24 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 15.70 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	4.10	264.52	38.64	158.42	1.00	39.24	15.70	15.70
		264.52	38.64	158.42	1.00	39.24	15.70	15.70

PESO POR m2 = 0.146

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.187
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.184

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.091

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.309

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.309

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.387

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.387

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpliso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.071

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.071

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.309
IFL = 0.387

5.1.15 Edificación # 17



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====
 **** DATOS DE LA EDIFICACION ****
 =====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 17
 NOMBRE-----> GIMNASIO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 349.91 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

(145)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
                1      2
                -----
C13 - AREA EN m2                349.910  349.910
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  8      8
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.000  4.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  8.850  8.850
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.300  3.300
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.000  1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      85.020  85.020
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
                -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1
                -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  17
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  1.060
                -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

```

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.072	0.040	0.000

=====

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.138
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 39.247 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 39.86 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 15.94 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.30	349.91	39.25	129.52	1.00	39.86	15.94	15.94
		349.91	39.25	129.52	1.00	39.86	15.94	15.94

PESO POR m2 = 0.112

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.168

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.166

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.099

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.334

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.334

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.328

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.328

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpliso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.054

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.054

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó

con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.334
IFL = 0.328

5.1.16 Edificación # 18



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 18
 NOMBRE-----> AULAS REDES ELECTRICAS
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 234.10 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                234.100  234.100
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  5      5
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.650  4.650
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  9.700  9.700
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.800  2.800
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.800  0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      63.610  63.610
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: mam02

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE MAMPOSTERIA

** COMPUESTO POR MUROS DE CARGA DE MAMPOSTERIA SIN NINGUN ELEMENTO DE REFUERZO O SIN REFUERZO INTERIOR

** TIPO: MAM02 - MUROS DE BLOQUE DE PERFORACION HORIZONTAL DE ARCILLA

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  10
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.240
C41 - # MUROS MAMPOS. PERPEND. FACHA.PPAL  2
C42 - AREA MUROS MAMP.NOREF.PER.FACH. (m2)  0.500
C43 - # MUROS MAMPOS. PARALEL. FACHA.PPAL  2
C44 - AREA MUROS MAMP.NOREF.PAR.FACH. (m2)  0.500
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS

(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)

```
=====
1                0.068    0.040    0.000
=====
```

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.119
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 25.394 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 25.79 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 10.32 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.80	234.10	25.39	71.10	1.00	25.79	10.32	10.32
		234.10	25.39	71.10	1.00	25.79	10.32	10.32

PESO POR m2 = 0.108

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250

VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.156
RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.154

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.100
Muros de mamposteria no reforzada -----> 0.050

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.395
Muros de mamposteria no reforzada -----> 0.237

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.395
Muros de mamposteria no reforzada -----> 0.237

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.383

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.383

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.059

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.059

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****

=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.395

IFL = 0.383

5.1.17 Edificación # 21



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne\bar{f} ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 21
 NOMBRE-----> LABORATORIO BIOTECNOLOGIA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 263.38 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2		263.380	263.380
C14 - No. PISOS QUE LA USAN		1	1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO		TERRENO	CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA		R	R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.		6	6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.		4.050	4.050
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.		3	3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.		5.000	5.000
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m		3.550	3.550
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO		1.300	1.300
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA		67.410	67.410
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES		SOLO FA	SOLO FA
		-----	-----

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****
 =====
 ** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
 ** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
 ** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

	PLANTA No. -->	1

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO		16
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)		1.000

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
 =====
 ** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
 ** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

 ** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

 ** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

 ** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.082	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.147$

VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 32.073 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 32.57 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 13.03 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.55	263.38	32.07	113.86	1.00	32.57	13.03	13.03
		263.38	32.07	113.86	1.00	32.57	13.03	13.03

PESO POR m2 = 0.122

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.174

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.171

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====
 NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y FiP = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00
 EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
 =====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.086

 DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.290

 DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.290

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
 =====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

 DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No.-> 1

 0.328

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.328

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.056

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.056

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

ISE = 0.289
IFL = 0.328

5.1.18 Edificación # 22



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 22
NOMBRE-----> CASETA CELADOR
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 24.42 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                24.420    24.420
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2          2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.400    2.400
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2          2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.250    4.250
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.350    2.350
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.700    0.700
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      20.140   20.140
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO      4
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)     0.180
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: con11
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA SOBRE MUROS DE CONCRETO O DE MAMPOSTERIA

```

** TIPO: CON11 - LOSA MACIZA

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.80 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS

(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)

=====

1 0.174 0.460 0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.101
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 15.493 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 15.73 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 6.29 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.35	24.42	15.49	36.41	1.00	15.73	6.29	6.29
		24.42	15.49	36.41	1.00	15.73	6.29	6.29

PESO POR m2 = 0.634

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.145

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.143

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.230

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.777

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.777

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.536

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.536

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.077

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.077

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.777
IFL = 0.536

5.1.19 Edificación # 23



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 23
 NOMBRE-----> BODEGA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 122.11 m²
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                122.110  122.110
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3          3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.250    4.250
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4          4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  2.900    2.900
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.550    2.550
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.000    1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      44.200   44.200
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  11
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.690
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

```

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.083	0.040	0.000

=====

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.109
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 15.028 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 15.26 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 6.11 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.55	122.11	15.03	38.32	1.00	15.26	6.11	6.11
		122.11	15.03	38.32	1.00	15.26	6.11	6.11

PESO POR m2 = 0.123

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.150
RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.148

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

(176)

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.058

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.197

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.197

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1
LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1
LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.115

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.115

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.017

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.017

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.197
IFL = 0.115

5.1.20 Edificación # 27



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE ----->	9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS-	PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO----->	POPAYAN
DEPARTAMENTO ----->	CAUCA
EDIFICIO No.----->	27
NOMBRE----->	PORCICULTURA
USO----->	ALMACEN
AREA TOTAL----->	90.62 m2
No. DE PISOS----->	1
No.EDIFICACIONES IGUALES----->	0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---	1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2	90.620	90.620	
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	CU.INCL	
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	R	R	
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	2	2	
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	7.100	7.100	
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	3	3	
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	5.500	5.500	
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	2.450	2.450	
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	0.000	0.000	
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	38.960	38.960	
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	SOLO FA	SOLO FA	
	-----	-----	

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
 ** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
 ** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

PLANTA No. -->	1	

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO	6	
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)	0.225	

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
 ** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
 ** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES REGULAR

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 0.80 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.64 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY MUCHAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS

(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)

=====

1 0.095 0.040 0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.105
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 12.215 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 12.41 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 4.96 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.45	90.62	12.22	29.93	1.00	12.41	4.96	4.96
		90.62	12.22	29.93	1.00	12.41	4.96	4.96

PESO POR m2 = 0.135

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.147

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.145

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====
NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.145

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.490

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.490

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.441

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.441

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.064

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.064

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.490
IFL = 0.441

5.1.21 Edificación # 30



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE ----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO ----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 30
 NOMBRE-----> SALA DE EMPAQUE AGRICOLA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 109.31 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                109.310  109.310
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6      6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.150  3.150
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.750  4.750
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m      3.050  3.050
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.900  0.900
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      46.540  46.540
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: met01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  10
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.450
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO  4
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)  0.002
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOZIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.117 0.040 0.000
=====
NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

```

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.128
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 17.148 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 17.42 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 6.97 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.05	109.31	17.15	52.30	1.00	17.42	6.97	6.97
		109.31	17.15	52.30	1.00	17.42	6.97	6.97

PESO POR m2 = 0.157

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.162

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.160

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00

NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.049

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.168

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.168

Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.165

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.165

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.026

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.026

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.167
IFL = 0.165

5.1.22 Edificación # 32



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 32
 NOMBRE-----> BOMBA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 29.71 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                29.710  29.710
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3          3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.550  2.550
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  3          3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  1.950  1.950
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.200  2.200
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.600  0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      22.080  22.080
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
      -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO      8
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)    0.190
      -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO
  
```

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.147	0.040	0.000	

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.096$

VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 5.560 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 5.65 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 2.26 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.20	29.71	5.56	12.23	1.00	5.65	2.26	2.26
		29.71	5.56	12.23	1.00	5.65	2.26	2.26

PESO POR m2 = 0.187

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.141
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.139

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.078

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.264

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.264

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpliso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.303

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.303

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.042

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.042

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.264
IFL = 0.303

5.1.23 Edificación # 35



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f' m ----->	N/A
f' c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 35
 NOMBRE-----> GALLINERO
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 85.70 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                85.700  85.700
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2      2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  7.800  7.800
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  8.200  8.200
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.600  2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.650  0.650
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      37.100  37.100
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  4
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.096
-----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.80 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.101	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.111$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 12.109 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 12.30 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 4.92 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	85.70	12.11	31.48	1.00	12.30	4.92	4.92
		85.70	12.11	31.48	1.00	12.30	4.92	4.92

PESO POR m2 = 0.141

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.151

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.149

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.336

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 1.139

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 1.139

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

1.804

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

1.804

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.268

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.268

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

ISE = 1.139
IFL = 1.804

5.1.24 Edificación # 39



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====
 **** DATOS DE LA EDIFICACION ****
 =====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 39
 NOMBRE-----> FORMACION
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 263.88 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

(208)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
      -----
C13 - AREA EN m2                263.880  263.880
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6      6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.050  4.050
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4      4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.400  3.400
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  2.600  2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.800  0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  67.220  67.220
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->          1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  24
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  1.500
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.060	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.111$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 26.285 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 26.70 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 10.68 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	263.88	26.28	68.34	1.00	26.70	10.68	10.68
		263.88	26.28	68.34	1.00	26.70	10.68	10.68

PESO POR m2 = 0.100

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.151

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.149

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.047

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.158

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.158

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No.-> 1

0.096

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.096

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.158
IFL = 0.096

5.1.25 Edificación # 43



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 43
NOMBRE-----> FORMACION
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 203.52 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                203.520  203.520
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3      3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  8.900  8.900
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4      4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.100  3.100
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  3.200  3.200
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.500  0.500
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  59.700  59.700
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  12
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.480
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.084	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.134$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 25.334 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 25.73 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 10.29 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.20	203.52	25.33	81.07	1.00	25.73	10.29	10.29
		203.52	25.33	81.07	1.00	25.73	10.29	10.29

PESO POR m2 = 0.124

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.166

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.163

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

(218)

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
 =====
 NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

 EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
 =====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.141

 DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.476

 DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.476

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
 =====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

 DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.686

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.686

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.112

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.112

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 0.476
IFL = 0.686

5.1.26 Edificación # 44



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 44
NOMBRE-----> LACTEOS
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 200.82 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

(222)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                200.820  200.820
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  5      5
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.850  4.850
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.250  3.250
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m      3.550  3.550
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.400  1.400
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      60.680  60.680
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  11
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.610
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02

** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.097	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.147$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 27.420 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 27.85 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 11.14 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.55	200.82	27.42	97.34	1.00	27.85	11.14	11.14
		200.82	27.42	97.34	1.00	27.85	11.14	11.14

PESO POR m2 = 0.137

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.174

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.171

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

(225)

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.120

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.406

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.406

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.519

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.519

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.089

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.089

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.406
IFL = 0.519

5.1.27 Edificación # 45



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f' m ----->	N/A
f' c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 45
NOMBRE-----> ANTIGUO ORDENO (AHORA FORMACION)
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 203.19 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                203.190  203.190
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6      6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.650  3.650
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.600  6.600
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.150  3.150
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.300  1.300
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA       61.180  61.180
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: met01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  7
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.320
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO  8
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)  0.007
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.085 0.040 0.000
=====
NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

```

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.132
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 25.472 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 25.87 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 10.35 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.15	203.19	25.47	80.24	1.00	25.87	10.35	10.35
		203.19	25.47	80.24	1.00	25.87	10.35	10.35

PESO POR m2 = 0.125

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.164

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.162

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip =	1.00
--	------

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia =	1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir =	1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->	1

Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.095
Columnas de acero (celosia/alma llena) -->	0.048

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1

Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.322
Columnas de acero (celosia/alma llena) -->	0.048

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1

Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.322
Columnas de acero (celosia/alma llena) -->	0.048

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1

LIGERO	

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1
--	---

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.223

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.223

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.036

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.036

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

ISE = 0.322
IFL = 0.223

5.1.28 Edificación # 46



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 46
 NOMBRE-----> GALLINERO
 USO----->
 AREA TOTAL-----> 76.12 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

(236)

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                76.120   76.120
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2         2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  7.000   7.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2         2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  7.800   7.800
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.600   2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.650   0.650
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA     34.900  34.900
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
      -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO      4
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)    0.190
      -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO
  
```

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.107	0.040	0.000	

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.111$

VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 11.211 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 11.39 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 4.55 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	76.12	11.21	29.15	1.00	11.39	4.55	4.55
		76.12	11.21	29.15	1.00	11.39	4.55	4.55

PESO POR m2 = 0.147

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.151

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.149

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.157

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.533

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.533

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No.-> 1

0.426

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.426

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.063

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.063

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Hay particiones, muros divisorios o muros de fachada de altura parcial que pueden volcarse

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.533
IFL = 0.426

ESTADO ACTUAL

Edificación de un piso con estructura principal en columnas en concreto reforzado. La cubierta es de asbesto cemento y su estructura de soporte es metálica. La cimentación superficial son zapatas corridas en concreto ciclopeo - no se detectó vigas de amarre entre ellas.



(243)



A pesar que los índices son menores de 1 la estructura no tiene amarre en cubierta, después del análisis de resultados se considera que la intervención de esta es muy alta, por su antigüedad y sistema constructivo no apto, **se debe demoler por el sistema estructural ineficiente**, es más fácil hacer la edificación desde el inicio con todos los parámetros y recomendaciones de la norma colombiana.

(244)

5.1.29 Edificación # 47



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No. -----> 47
NOMBRE-----> CAMERINOS
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 262.48 m2
No. DE PISOS-----> 1
  
```

No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

=====

No. DE SOTANOS----->	0		
No. DE TIPOS DE PLANTA----->	2		
PLANTA No. -->		1	2
		-----	-----
C13 - AREA EN m2	262.480	262.480	
C14 - No. PISOS QUE LA USAN	1	1	
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO	TERRENO	CU.INCL	
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA	R	R	
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.	9	9	
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.	3.100	3.100	
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.	3	3	
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.	3.600	3.600	
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m	2.500	2.500	
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO	0.800	0.800	
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA	73.700	73.700	
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES	SOLO FA	SOLO FA	
	-----	-----	

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

=====

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

PLANTA No. -->	1	

C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO	22	
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)	1.480	

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

=====

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1	0.063	0.050	0.000	

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

(247)

VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.107
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
 VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 29.707 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 30.17 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = Fip X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 12.07 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.50	262.48	29.71	74.27	1.00	30.17	12.07	12.07
		262.48	29.71	74.27	1.00	30.17	12.07	12.07

PESO POR m2 = 0.113

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.149
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.146

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = Fip X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.054

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.181

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.181

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.095

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.095

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Hay particiones, muros divisorios o muros de fachada de altura parcial que pueden volcarse

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

(250)

EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.181
IFL = 0.095

5.1.30 Edificación # 50



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====
 **** DATOS DE LA EDIFICACION ****
 =====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 50
 NOMBRE-----> CASETA DE VIGILANCIA CANCHA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 9.86 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

(252)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                9.860  9.860
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2      2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.150  2.150
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2      2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  2.150  2.150
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  2.250  2.250
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.400  0.400
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  12.560  12.560
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  4
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.140
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: con12

** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA SOBRE MUROS DE CONCRETO O DE MAMPOSTERIA

** TIPO: CON12- LOSA ALIGERADA CON VIGUETAS VACIADAS EN SITIO EN UNA DIRECCION

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.258	0.450	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.098$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 6.980 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 7.09 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 2.84 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.25	9.86	6.98	15.71	1.00	7.09	2.84	2.84
		9.86	6.98	15.71	1.00	7.09	2.84	2.84

PESO POR m2 = 0.708

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.142

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.140

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

(255)

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.133

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.450

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.450

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{pliso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.366

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.366

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.051

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.051

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA

durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

ISE = 0.450
IFL = 0.366

5.1.31 Edificación # 51



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f' m ----->	N/A
f' c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 9113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 51
 NOMBRE-----> SUBESTACION ELECTRICA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 62.64 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->          1      2
-----
C13 - AREA EN m2                62.640  62.640
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1      1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R      R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3      3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.950  2.950
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  3      3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.450  3.450
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  2.400  2.400
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.800  0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  31.800  31.800
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA

** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR

** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01

** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

      PLANTA No. -->          1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  8
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.250
-----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: con12

** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA SOBRE MUROS DE CONCRETO O DE MAMPOSTERIA

** TIPO: CON12- LOSA ALIGERADA CON VIGUETAS VACIADAS EN SITIO EN UNA DIRECCION

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO (Ton/m2)	NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1		0.110	0.450	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.103$

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 35.057 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 35.60 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 14.24 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.40	62.64	35.06	84.14	1.00	35.60	14.24	14.24
		62.64	35.06	84.14	1.00	35.60	14.24	14.24

PESO POR m2 = 0.560

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.146
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.144

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
 =====
 NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

 EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
 =====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.374

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 1.266

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 1.266

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
 =====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No.-> 1

1.313

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

1.313

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.189

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.189

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****
=====

ISE = 1.266
IFL = 1.312

5.1.32 Edificación # 52



SISTEMA PRINCIPAL ---->	CON-CONCRETO
f´m ----->	N/A
f´c ----->	17.5 MPa
CV ----->	0.50 kN/m ²
Ro ----->	2.5
E ----->	19700 MPa
Ne_f ----->	17.5 MPa

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE ----->          9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO----->          POPAYAN
DEPARTAMENTO ----->          CAUCA
EDIFICIO No.----->          52
NOMBRE----->          CASETA ACCESO PRINCIPAL
USO----->          ALMACEN
AREA TOTAL----->          20.15 m2
No. DE PISOS----->          1
No.EDIFICACIONES IGUALES----->          0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

(266)

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->      0
No. DE TIPOS DE PLANTA----->  2
      PLANTA No. -->
      1          2
-----
C13 - AREA EN m2                20.150   20.150
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3         3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.050   2.050
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2         2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.150   3.150
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.500   2.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.600   0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      18.000  18.000
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
      -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

      PLANTA No. -->      1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO      6
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)     0.160
      -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACION EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: con12
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA SOBRE MUROS DE CONCRETO O DE MAMPOSTERIA

```

** TIPO: CON12- LOSA ALIGERADA CON VIGUETAS VACIADAS EN SITIO EN UNA DIRECCION

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984

con algunas deficiencias estructurales.

De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.201	0.450	0.000

=====

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR

TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE Ta = 0.107
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 13.118 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 13.32 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 5.33 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.50	20.15	13.12	32.79	1.00	13.32	5.33	5.33
		20.15	13.12	32.79	1.00	13.32	5.33	5.33

PESO POR m2 = 0.651

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.149

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.146

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****
=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$

NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****
=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.219

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.740

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.740

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

(270)

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.976

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.976

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.143

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.143

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó

con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

**** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE-IFL) ****

=====

ISE = 0.740
IFL = 0.976

(272)

5.1.33 Total

CONSORCIO AMP - P&D
PROYECTO --> EVALUACION DE VULNERABILIDAD DE EDIFICACIONES
SERVICIO NACIONAL DE APRENDIZAJE -- SENA
=====

CODIGO SEDE -----> 9 113
NOMBRE -----> ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO -----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
USO GENERAL -----> EDUCATIVO
NUMERO (SEGUN FORMULARIO)-----> 1
AREA TOTAL APROXIMADA-----> 14801.98
NUMERO DE USUARIOS DEL INMUEBLE-----> 936
NUMERO DE OCUPANTES PERMANENTES-----> 0
EPOCA APROXIMADA DE CONSTRUCCION-----> 1960-1984
NO HAY PLANOS ARQUITECTONICOS
NO HAY PLANOS ESTRUCTURALES
NO HAY ESTUDIO DE SUELOS ORIGINAL DE LA EPOCA DEL DISEÑO
EVALUADOR -----> AMP-P&D

** PARAMETROS DE AMENAZA SISMICA PARA EL SITIO SEGUN REGLAMENTO NSR-10 **

** ACELERACION DEL UMBRAL DE DANO **
Ad = 0.08

** ACELERACIONES PARA EL ESPECTRO DE DISENO **
Aa = 0.25
Av = 0.20
ZONA DE AMENAZA SISMICA ALTA

-- TIPO DE PERFIL DE SUELO --
PERFIL TIPO D

** CARACTERISTICAS GENERALES DEL TERRENO **
PENDIENTE GENERAL EL TERRENO 0 %
HAY SUMIEROS DE DRENAJE NATURALES
HAY POZOS DE INSPECCION DE ALCANTARILLADO DENTRO DEL PREDIO

** CARACTERISTICAS DE LA CIMENTACION **
SISTEMA PRINCIPAL DE CIMENTACION --
SUPERFICIAL
SUP-04 - ZAPATAS AISLADAS DE CONCRETO

(273)

CONSORCIO AMP - P&D
 PROYECTO --> EVALUACION DE VULNERABILIDAD DE EDIFICACIONES
 SERVICIO NACIONAL DE APRENDIZAJE -- SENA

=====

RESUMEN

```

----->
No. TOTAL DE EDIFICIOS EN EL ARCHIVO -----> 32
No. TOTAL DE EDIFICIOS PROCESADOS EN EL ARCHIVO --> 32
No. TOTAL DE EDIFICIOS SIN PROCESAR -----> 0
No. TOTAL DE EDIFICIOS VULNERABLES -----> 21 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE ENTRE 1 Y 2 -----> 18 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE ENTRE 2 Y 4 -----> 3 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE ENTRE 4 Y 6 -----> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE ENTRE 6 Y 8 -----> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE ENTRE 8 Y 10 -----> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON ISE MAYOR QUE 10 -----> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON H & S = LIGERO -----> 87 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON H & S = MODERADO -----> 9 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON H & S = SEVERO -----> 3 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS VULNERABLES POR DERIVA ----> 12 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON DERIVA ENTRE 1.0 Y 1.5-> 6 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON DERIVA ENTRE 1.5 Y 2.0-> 3 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON DERIVA ENTRE 2.0 Y 2.5-> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON DERIVA ENTRE 2.5 Y 3.0-> 0 %
No. TOTAL DE EDIFICIOS CON DERIVA MAYOR QUE 3.0 --> 3 %
TERMINE DE PROCESAR EL ARCHIVO---> P-03.CSV
----->

```

5.1.34 Anexo índices de sobreesfuerzo por elemento

CONSORCIO AMP - P&D

PROYECTO --> EVALUACION DE VULNERABILIDAD DE EDIFICACIONES

SERVICIO NACIONAL DE APRENDIZAJE -- SENA

PROGRAMA VULNE2014 -- V3.0

A N E X O

```

=====
CODIGO SEDE ----->          113
NOMBRE -----> ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO -----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
USO GENERAL -----> EDUCATIVO
NUMERO (SEGUN FORMULARIO)----->          1
AREA TOTAL APROXIMADA-----> 14801.98
NUMERO DE USUARIOS DEL INMUEBLE----->          936
NUMERO DE OCUPANTES PERMANENTES----->          0
EPOCA APROXIMADA DE CONSTRUCCION-----> 1960-1984
  
```

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE ----->          113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.----->          1
NOMBRE-----> ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
USO-----> OFICINA
AREA TOTAL-----> 2659.29 m2
  
```

(275)

No. DE PISOS-----> 2
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
2	VERTICAL	COL.CONCR	130.190	375.000	0.347
2	DIRECCION X	COL.CONCR	119.372	45.000	2.653
2	DIRECCION Y	COL.CONCR	119.372	45.000	2.653

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

1	VERTICAL	COL.CONCR	166.062	375.000	0.443
1	DIRECCION X	COL.CONCR	134.925	45.000	2.998
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	134.925	45.000	2.998

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 2
 NOMBRE-----> ADMINISTRACION CENTRO DE TELE-INFORMATICA Y PRODUCCION INDUS
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 255.18 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0

(276)

EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	30.291	375.000	0.081
1	DIRECCION X	COL.CONCR	24.612	45.000	0.547
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	24.612	45.000	0.547

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 3
 NOMBRE-----> GESTION DE CENTRO AGROPECUARIO- CONSTRUCCION- ADMINISTRACION
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 185.34 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	52.726	375.000	0.141
1	DIRECCION X	COL.CONCR	21.420	45.000	0.476
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	21.420	45.000	0.476

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO

(277)

PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 4
 NOMBRE-----> TALLER SECTOR INDUSTRIAL
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 2107.55 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	MAM-01	4.966	75.000	0.066
1	DIRECCION X	COL.CONCR	12.641	7.500	1.685
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	8.393	7.500	1.119

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113

ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 5
 NOMBRE-----> AULAS CARPINTERIA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 720.00 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	23.035	375.000	0.061
1	VERTICAL	COL.CONCR	115.174	3750.000	0.031
1	DIRECCION X	COL.CONCR	18.716	45.000	0.416
1	DIRECCION X	COL.CONCR	93.579	1500.000	0.062
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	18.716	45.000	0.416
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	93.579	1500.000	0.062

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====
 CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 6
 NOMBRE-----> CENTRO AUTOMOTRIZ
 USO-----> ALMACEN

AREA TOTAL-----> 257.00 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	38.939	375.000	0.104
1	DIRECCION X	COL.CONCR	15.819	45.000	0.352
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	15.819	45.000	0.352

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 7
 NOMBRE-----> FORMACION MUSICA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 208.26 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	60.743	375.000	0.162
1	DIRECCION X	COL.CONCR	24.677	45.000	0.548

(280)

1 DIRECCION Y COL.CONCR 24.677 45.000 0.548

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 10
NOMBRE-----> CAFETERIA Y BIBLIOTECA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 823.19 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1960-1984
  
```

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
2	VERTICAL	COL.CONCR	76.230	375.000	0.203
2	DIRECCION X	COL.CONCR	70.320	45.000	1.563
2	DIRECCION Y	COL.CONCR	70.320	45.000	1.563

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

1	VERTICAL	COL.CONCR	97.739	375.000	0.261
1	DIRECCION X	COL.CONCR	79.413	45.000	1.765
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	79.413	45.000	1.765

(281)

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

***** DATOS DE LA EDIFICACION *****

```

=====
CODIGO SEDE ----->      113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.----->      11
NOMBRE-----> CAPILLA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 221.96 m2
No. DE PISOS----->      1
No.EDIFICACIONES IGUALES----->      0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	24.827	375.000	0.066
1	DIRECCION X	COL.CONCR	10.086	45.000	0.224
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	10.086	45.000	0.224

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

***** DATOS DE LA EDIFICACION *****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 13
 NOMBRE-----> AULAS DE COMPUTO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 948.63 m2
 No. DE PISOS-----> 2
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
2	VERTICAL	COL.CONCR	18.282	375.000	0.049
2	DIRECCION X	COL.CONCR	13.391	45.000	0.298
2	DIRECCION Y	COL.CONCR	13.391	45.000	0.298

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

1	VERTICAL	COL.CONCR	135.697	375.000	0.362
1	DIRECCION X	COL.CONCR	55.127	45.000	1.225
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	55.127	45.000	1.225

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL

MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 14
 NOMBRE-----> ADMINISTRATIVO Y FINANCIERO
 USO-----> OFICINA
 AREA TOTAL-----> 267.72 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	63.105	375.000	0.168
1	DIRECCION X	COL.CONCR	25.637	45.000	0.570
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	25.637	45.000	0.570

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 15
 NOMBRE-----> AULAS
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 1197.86 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	25.644	375.000	0.068
1	DIRECCION X	COL.CONCR	10.418	45.000	0.232
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	10.418	45.000	0.232

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 16
 NOMBRE-----> COLISEO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 1226.57 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	2666.748	3750.000	0.711
1	DIRECCION X	COL.CONCR	1354.208	1500.000	0.903
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	1354.208	1500.000	0.903

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 161
 NOMBRE-----> CAMERINOS COLISEO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 264.52 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	34.194	375.000	0.091
1	DIRECCION X	COL.CONCR	13.891	45.000	0.309
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	13.891	45.000	0.309

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL

MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 17
 NOMBRE-----> GIMNASIO
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 349.91 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	37.026	375.000	0.099
1	DIRECCION X	COL.CONCR	15.042	45.000	0.334
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	15.042	45.000	0.334

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====
 CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 18
 NOMBRE-----> AULAS REDES ELECTRICAS
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 234.10 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	37.344	375.000	0.100
1	VERTICAL	MAM-01	3.734	75.000	0.050
1	DIRECCION X	COL.CONCR	17.787	45.000	0.395
1	DIRECCION X	COL.CONCR	1.779	7.500	0.237
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	17.787	45.000	0.395
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	1.779	7.500	0.237

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 21
 NOMBRE-----> LABORATORIO BIOTECNOLOGIA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 263.38 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	32.073	375.000	0.086
1	DIRECCION X	COL.CONCR	13.030	45.000	0.290
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	13.030	45.000	0.290

(288)

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 22
 NOMBRE-----> CASETA CELADOR
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 24.42 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	86.071	375.000	0.230
1	DIRECCION X	COL.CONCR	34.966	45.000	0.777
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	34.966	45.000	0.777

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE ----->      113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.----->      23
NOMBRE-----> BODEGA
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 122.11 m2
No. DE PISOS----->      1
No.EDIFICACIONES IGUALES----->      0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	21.780	375.000	0.058
1	DIRECCION X	COL.CONCR	8.848	45.000	0.197
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	8.848	45.000	0.197

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE ----->      113
ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.----->      27
NOMBRE-----> PORCICULTURA
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 90.62 m2
  
```

No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	54.291	375.000	0.145
1	DIRECCION X	COL.CONCR	22.056	45.000	0.490
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	22.056	45.000	0.490

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 30
 NOMBRE-----> SALA DE EMPAQUE AGRICOLA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 109.31 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	18.558	375.000	0.049
1	VERTICAL	COL.CONCR	92.790	3750.000	0.025
1	DIRECCION X	COL.CONCR	7.539	45.000	0.168

1 DIRECCION X	COL.CONCR	37.696	1500.000	0.025
1 DIRECCION Y	COL.CONCR	7.539	45.000	0.168
1 DIRECCION Y	COL.CONCR	37.696	1500.000	0.025

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 32
 NOMBRE-----> BOMBA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 29.71 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	29.264	375.000	0.078
1 DIRECCION X		COL.CONCR	11.889	45.000	0.264
1 DIRECCION Y		COL.CONCR	11.889	45.000	0.264

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====
 ***** DATOS DE LA EDIFICACION *****
 =====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 35
 NOMBRE-----> GALLINERO
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 85.70 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	126.140	375.000	0.336
1	DIRECCION X	COL.CONCR	51.244	45.000	1.139
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	51.244	45.000	1.139

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA
 =====

***** DATOS DE LA EDIFICACION *****
 =====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 39

NOMBRE-----> FORMACION
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 263.88 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	17.523	375.000	0.047
1	DIRECCION X	COL.CONCR	7.119	45.000	0.158
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	7.119	45.000	0.158

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 43
 NOMBRE-----> FORMACION
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 203.52 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
------	---------	----------	---------	-------------	-----------

1	VERTICAL	COL.CONCR	52.780	375.000	0.141
1	DIRECCION X	COL.CONCR	21.442	45.000	0.476
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	21.442	45.000	0.476

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 44
 NOMBRE-----> LACTEOS
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 200.82 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	44.951	375.000	0.120
1	DIRECCION X	COL.CONCR	18.261	45.000	0.406
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	18.261	45.000	0.406

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====
 ***** DATOS DE LA EDIFICACION *****
 =====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 45
 NOMBRE-----> ANTIGUO ORDENO (AHORA FORMACION)
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 203.19 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	35.675	375.000	0.095
1	VERTICAL	COL.CONCR	178.376	3750.000	0.048
1	DIRECCION X	COL.CONCR	14.493	45.000	0.322
1	DIRECCION X	COL.CONCR	72.465	1500.000	0.048
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	14.493	45.000	0.322
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	72.465	1500.000	0.048

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA
 =====

***** DATOS DE LA EDIFICACION *****
 =====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL

MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 46
 NOMBRE-----> GALLINERO
 USO----->
 AREA TOTAL-----> 76.12 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	59.007	375.000	0.157
1	DIRECCION X	COL.CONCR	23.972	45.000	0.533
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	23.972	45.000	0.533

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====
 CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 47
 NOMBRE-----> CAMERINOS
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 262.48 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	20.072	375.000	0.054
1	DIRECCION X	COL.CONCR	8.154	45.000	0.181
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	8.154	45.000	0.181

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 50
 NOMBRE-----> CASETA DE VIGILANCIA CANCHA
 USO-----> AULA
 AREA TOTAL-----> 9.86 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	49.860	375.000	0.133
1	DIRECCION X	COL.CONCR	20.256	45.000	0.450
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	20.256	45.000	0.450

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL
 MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 51
 NOMBRE-----> SUBESTACION ELECTRICA
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 62.64 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	140.227	375.000	0.374
1	DIRECCION X	COL.CONCR	56.967	45.000	1.266
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	56.967	45.000	1.266

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

=====

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

=====

CODIGO SEDE -----> 113
 ADMINISTRATIVO Y AULAS- PRODUCCION INDUSTRIAL

MUNICIPIO-----> POPAYAN
 DEPARTAMENTO -----> CAUCA
 EDIFICIO No.-----> 52
 NOMBRE-----> CASETA ACCESO PRINCIPAL
 USO-----> ALMACEN
 AREA TOTAL-----> 20.15 m2
 No. DE PISOS-----> 1
 No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
 EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

PISO	EFEECTO	ELEMENTO	SOLICIT	RESISTENCIA	IND.VULNE
1	VERTICAL	COL.CONCR	81.984	375.000	0.219
1	DIRECCION X	COL.CONCR	33.306	45.000	0.740
1	DIRECCION Y	COL.CONCR	33.306	45.000	0.740

LOS VALORES ANTERIORES CORRESPONDEN AL INDICE DE SOBRESFUERZO CRITICO
 PARA LOS ELEMENTOS IGUALES DENTRO DEL GRUPO ESTRUCTURAL

TERMINE DE PROCESAR EL ARCHIVO---> P-03.CSV

6 REFORZAMIENTO DE EDIFICACIONES

6.1 RESUMEN DE EDIFICACIONES A REFORZAR

6.1.1 Sistema estructural mampostería simple.

Las edificaciones cuyo sistema estructural es en mampostería simple, se reforzaron con un sistema estructural en mampostería confinada de acuerdo a lo aprobado por la Comisión Asesora Permanente para el Régimen de Construcciones Sismo Resistentes, ver documento adjunto de respuesta CAP-513-2014.

6.1.2 Sistema estructural pórticos en concreto reforzado

Las edificaciones con sistema estructural de pórticos en concreto reforzado se rehabilitaron ampliando las secciones de las columnas o utilizando muros de concreto

6.1.3 Sistema estructural pórticos en acero

Las edificaciones metálicas, se reforzaron con diagonales metálicas en las cubiertas o con muros de concreto.

6.1.4 Muros no estructurales

Los muros no estructurales como (antepechos, parapetos, muros divisorios etc.) se reforzaron mediante columnetas - vigas cintas o malla pañete.

6.1.5 Alternativas de reforzamiento

EDIF#	DESCRIPCION ESTRUCTURAL	ISE	IFL	H&S	OPINION CONSORCIO
1	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	2.998342533	0.92653322	SEVERO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *LA ESTRUCTURA SE REFORZARA CON MUROS EN CONCRETO REFORZADO. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES CAMBIAR EL SISTEMA DE LA ESTRUCTURA A UN SISTEMA PORTICADO.
2	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.546923551	0.24076225	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
3	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.475998913	0.43430797	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
4	MAM02 - MUROS DE BLOQUE DE PERFORACION HORIZONTAL DE ARCILLA	1.68541766	3.50398353	MODERADO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *LA ESTRUCTURA SE REFORZARA CON MUROS EN CONCRETO REFORZADO. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES CAMBIAR EL SISTEMA DE LA ESTRUCTURA A UN SISTEMA PORTICADO.

5	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.415904932	0.10236794	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
6	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.351536201	0.53389561	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI IFL *LA ESTRUCTURA SOLO TIENE VIGAS SUPERIORES ES UN SENTIDO, SE RECOMIENDA CONSTRUIR ELEMENTOS EN EL OTRO SENTIDO PARA DARLE MAYOR ESTABILIDAD.
7	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.548369786	0.53301543	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI IFL *PARA CONTROLAR PROBLEMAS EN LA ESTRUCTURA POR EL EFECTO DE COLUMNA CORTA SE RECOMIENDA COMPLETAR LAS SECCIONES DE LOS MUROS HASTA EL NIVEL SUPERIOR DE CUBIERTA.

10	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	1.764736948	0.75152305	MODERADO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *LA ESTRUCTURA SE REFORZARA CON MUROS EN CONCRETO REFORZADO. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES CAMBIAR EL SISTEMA DE LA ESTRUCTURA A UN SISTEMA PORTICADO.
11	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.224129081	0.20767019	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
13	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	1.225038052	0.78555565	LIGERO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *LA ESTRUCTURA SE REFORZARA CON MUROS EN CONCRETO REFORZADO. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES CAMBIAR EL SISTEMA DE LA ESTRUCTURA A UN SISTEMA PORTICADO.
14	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.569701775	0.55704626	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
15	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.231505412	0.18574444	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA

16	MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA	0.902805137	0.70652765	NA	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI IFL *LA ESTRUCTURA SOLO TIENE VIGAS SUPERIORES ES UN SENTIDO, SE RECOMIENDA CONSTRUIR ELEMENTOS (VIGAS METALICAS) EN EL OTRO SENTIDO PARA DARLE MAYOR ESTABILIDAD.
16A	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.308698561	0.38746962	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
17	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.334260636	0.32838151	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
18	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.395256668	0.38340752	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
21	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.289545173	0.32840937	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
22	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.777031382	0.53639448	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
23	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.196626315	0.11465371	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA

27	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.490127301	0.44129837	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *SE RECOMIENDA COLOCAR CONTRA- VIENTOS A LA CUBIERTA.
30	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.167537878	0.16491467	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *SE RECOMIENDA COLOCAR CONTRA- VIENTOS A LA CUBIERTA.
32	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.264192702	0.30284827	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
35	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	1.138760169	1.80422314	LIGERO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *LA ESTRUCTURA SE REFORZARA CON MUROS EN CONCRETO REFORZADO Y UNA VIGA DE CORONACION. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES CAMBIAR EL SISTEMA DE LA ESTRUCTURA A UN SISTEMA PORTICADO.

39	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.158194837	0.09624574	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI IFL *PARA CONTROLAR PROBLEMAS EN LA ESTRUCTURA POR EL EFECTO DE COLUMNA CORTA SE RECOMIENDA COMPLETAR LAS SECCIONES DE LOS MUROS HASTA EL NIVEL SUPERIOR DE CUBIERTA.
43	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.476486127	0.68614002	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
44	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.405806913	0.51875408	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
45	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.322068259	0.22294397	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *SE RECOMIENDA COLOCAR CONTRA- VIENTOS A LA CUBIERTA.
46	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.53270543	0.42644471	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI IFL *SE RECOMIENDA DEMOLER DEBIDO AL ESTADO ACTUAL EN DETERIORO

47	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.181205196	0.094696550	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR POR ISE NI POR IFL *PARA CONTROLAR PROBLEMAS EN LA ESTRUCTURA POR EL EFECTO DE COLUMNA CORTA QUE PUEDE PRODUCIRSE DURANTE UN SISMO, SE COMPLETARAN SECCIONES DE LOS MUROS HASTA EL NIVEL SUPERIR DE CUBIERTA. ADICIONALMENTE SE DEBERA CONTRUIR UNA VIGA CINTA PARA ASEGURAR EL PARAPETO DE LA ESTRUCTURA.
50	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.450124999	0.36622893	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA
51	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	1.265939975	1.31252657	LIGERO	LA EDIFICACION SE DEBE REFORZAR *SE DEBERAN REFORZAR CON MUROS DE CONCRETO REFORZADO. OTRA ALTERNATIVA DE REFORZAMIENTO ES DEMOLER
52	CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO	0.74014000	0.97577000	LIGERO	LA EDIFICACION NO SE DEBE REFORZAR *NO APLICA

***SISTEMA DETERMINADO PARA EL REFORZAMIENTO**

ISE = INDICE DE SOBRESFUERZO

IFL = INDICE DE FLEXIBILIDAD

H&S= VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN

6.1.6 Reparación de columnas cautivas o cortas

A continuación se presenta el procedimiento para corregir el efecto de columna corta (o cautiva).

Lo anexo proviene del documento: "Requisitos esenciales para edificios de concreto reforzado. Para edificios de tamaño y altura limitados, basado en ACI 318-02", International Publication Series 1 (IPS-1), publicado en conjunto por el American Concrete Institute, el Instituto Colombiano de Normas Técnicas y Certificación (ICONTEC) y la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica (AIS), en el año 2002.

En el Reglamento Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes NSR-10, en su Sección C.1.1.8 se indica lo siguiente:

C.1.1.8 — Para efectos de cumplir los requisitos del Título C del Reglamento NSR-10, se permite utilizar el documento "Requisitos esenciales para edificios de concreto reforzado" desarrollado por la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica – AIS, el Instituto Colombiano de Normas Técnicas y Certificación – Icontec, y el American Concrete Institute – ACI, y publicado bajo la designación ACI IPS-1 en 2002 y por el ACI como ACI 314.1R actualizado recientemente. El uso de este documento se limita a edificaciones de hasta cinco pisos y menos de 3000 m² de área como se indica en él y deben cumplirse todas las salvedades que se dan en el documento respecto al uso de procedimientos simplificados de diseño.

A continuación los requisitos para columnas cautivas o cortas del IPS-1:

6.1.6.1 Columnas cautivas o cortas

Descripción. Históricamente el efecto más perjudicial de la interacción entre pórticos de concreto reforzado y elementos no estructurales ha sido el causado por la configuración de columnas cortas o cautivas. Cuando un muro (estructural o no) se suspende a poca distancia de los elementos horizontales del nivel siguiente dejando un vacío o ventana entre los elementos horizontales y el muro (Fig. 6-1). Este tipo de distribución de muros es muy común en edificios educativos u otras edificaciones donde tal abertura se aprovecha para efectos de iluminación. Esta situación induce esfuerzos cortantes de magnitud apreciable en las columnas, los cuales no son considerados en los procedimientos normales de diseño, cuando la estructura se ve sometida a cargas laterales.

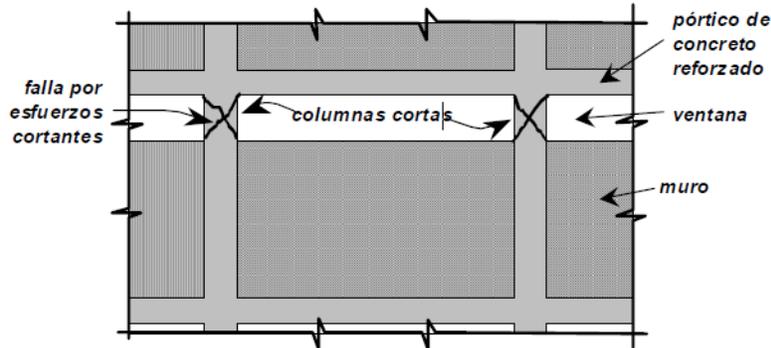


Figura 6-1– Efecto de columna corta

Medidas correctivas. Se deben estudiar dos alternativas de medidas correctivas:

- a. Separar los muros de las columnas mediante una dilatación. Esta dilatación debe ser del orden del 1.5 por ciento de la altura del piso, h_{pi} . Los muros de mampostería deben anclarse para prevenir su vuelco cuando se ven sometidos a fuerzas perpendiculares a su Plano.
- b. Localizar en la parte central del vano una ventana más corta de tal manera que el muro esté adosado a la columna en toda su altura. En esta alternativa el ancho del muro entre la cara de la columna y la ventana debe ser por lo menos igual a dos veces la dimensión vertical de la ventana (Fig. 6-2).

Si no se cumple con (a) o (b), se deben colocar los estribos de confinamiento requeridos por 11.5.3.4 en la altura total de la columna y la resistencia a cortante de la columna se debe determinar cómo se prescribe en 11.5.3.6 usando la dimensión vertical de la ventana en vez de h_n .

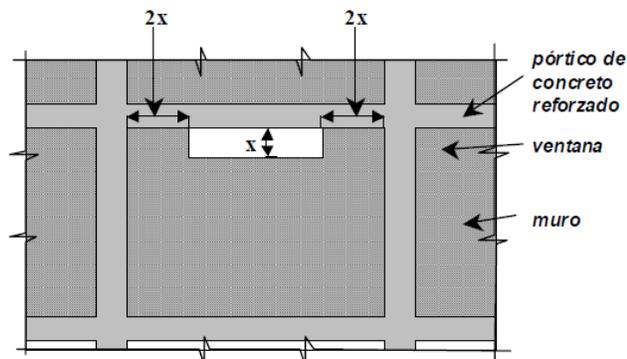


Figura 6-2- Alternativa para evitar el efecto de la columna corta

6.1.7 Edificación # 1

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 1
NOMBRE-----> ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
USO-----> OFICINA
AREA TOTAL-----> 2659.29 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 3
PLANTA No. -->
          1          2          3
-----
C13 - AREA EN m2                2531.190  128.100  2531.190
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  AEREA  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  L          M          L
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  7          2          7
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  9.000      8.750    9.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  8          3          8
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  8.100      6.000    8.100
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  3.050      3.050    3.400
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.000      0.000    0.700
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  332.020    42.300   332.020
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY        SOLO FA  HAY
          -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. --> 1          2
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  30         30
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  2.297      2.297
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO  9          9
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL  4          4
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)  4.250      4.250
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL  5          5
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)  4.400      4.400
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
  
```

```

** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 25.00 (cm)
** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO
** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS
** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES ESTAN AMARRADOS AL ENTREPISO

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
  Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
  Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

  DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
   con algunas deficiencias estructurales.
   De estas estructuras existe información de planos y memorias de
   cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
   estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
      (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
      1      0.530      0.181
      2              0.091      0.040      0.000
=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
      TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

```

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.252
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 421.798 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 428.39 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 171.36 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.45	2531.19	330.68	2132.90	0.88	379.01	151.60	151.60
	3.05	128.10	91.12	277.90	0.12	49.38	19.75	171.36
		2659.29	421.80	2410.80	1.00	428.39	171.36	171.36

PESO POR m2 = 0.159

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE Tcd= 1.250
VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.240

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P
HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2A
EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1bA
HAY 2 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 0.80
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 0.72 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.103	0.081
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.582	0.515
DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1	2
Columnas y muros de concreto reforzado -->	0.569	0.503

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1	2
LIGERO		
DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1	2
LIGERO		

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->	1	2
	0.362	0.307
DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->	1	2
	0.410	0.350

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->	1	2
	0.086	0.072
DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->	1	2
	0.097	0.083

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****

=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Hay avisos exteriores que pueden caer al ser afectados por un sismo

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Los sanitarios tienen tanques elevados

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====

ISE = 0.582

IFL = 0.410

DISEÑO DE MUROS EN CONCRETO REFORZADO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE G													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	5	número de luces del pórtico											
L	12.2 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	4	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	5.7 m	15.2 t	51.1 tm	6.69	0.18 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	0.67 cm ²	0.0005	Ok
Muro 2	0.15 m	8.0 m	41.9 t	141.4 tm	13.11	0.35 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	2.80 cm ²	0.0005	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE E													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	5	número de luces del pórtico											
L	12.2 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	4	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	4.3 m	15.9 t	53.7 tm	9.37	0.25 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	2.67 cm2	0.0010	Ok
Muro 2	0.15 m	5.9 m	41.2 t	138.8 tm	17.53	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	6.00 cm2	0.0011	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE B													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	2	número de luces del pórtico											
L	12.2 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	5.6 m	57.1 t	192.5 tm	25.64	0.68 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	10.20 cm ²	0.0017	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

DISEÑO DE MUROS DE CONCRETO

CALCULO POR EJE Y

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 7													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	1	número de luces del pórtico											
L	18.3 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	0	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	9.0 m	57.1 t	192.5 tm	15.85	0.42 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.70 cm ²	0.0006	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 4'													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	3	número de luces del pórtico											
L	18.3 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	2	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	7.0 m	57.1 t	192.5 tm	20.44	0.54 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.94 cm ²	0.0010	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1' - 1													
Viu	171.36 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	2	número de luces del pórtico											
L	18.3 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	7.0 m	39.8 t	134.2 tm	14.25	0.38 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.84 cm ²	0.0007	Ok
Muro 2	0.15 m	5.3 m	17.3 t	58.3 tm	8.21	0.22 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.62 cm ²	0.0007	Ok
Viu en el eje =			57.1 t										

(320)

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS						
Sede	POPAYAN					
Edificación No	1					
Elemento	1 EJE 7					
Capac Portante, qa	48.5 t/m2					
1,33 qa =	64.505 t/m2					
Long muro=	9.00 m					
h muro =	3.40 m					
e, esp muro =	0.15 m					
γ muro=	2400.00 kg/m3					
Esp ciclópeo	0.60 m					
b, ancho min zap =	0.51 m					
b real	0.65 m					
t, esp zap =	0.25 m					
Long Zapata=	9.50 m					
B, ancho total =	1.50 m		12.1125			
	9.00					
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES						
	AFERENCIA	CARGA	CARGA	CARGA		
	[m2]	[kg/m2]	[kg/m]	[kg]		
Dp, propio muro+zap+cicl			3,718	33,461		
D, Muerta	128	250	3,556	32,000		
L, Viva	0	0	-	-		
Lr, Viva cub	128	50	711	6,400		
CARGAS SISMICAS						
PE	0.00 kg					
ME	72,188 kg-m					
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO						
	COMBINACIONES		EXCENT		Pov	q
			[m]		[kg]	[t/m2]
COMB 1	D+0.7E		0.77	OK	65,461	18.78 OK
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr		0.58	OK	70,261	16.35 OK

6.1.8 Edificación # 4

EVALUACION DE VULNERABILIDAD SISMICA

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 4
NOMBRE-----> TALLER SECTOR INDUSTRIAL
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 2107.55 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
          PLANTA No. -->          1          2
          -----
C13 - AREA EN m2                2107.550  2107.550
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  N          N
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  10         10
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  11.570    11.570
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4          4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  7.450     7.450
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m         3.200     3.200
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.800     0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      279.690   279.690
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  MU.PORT   MU.PORT
          -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 50.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con02
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON02 - MUROS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. -->          1
          -----
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO  10
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL  5
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)  3.830
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL  5
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)  4.100
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
  
```

** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTALES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

=====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.125	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
VALOR DE $C_t = 0.049$
VALOR DE $\alpha = 0.750$
VALOR DE $T_a = 0.117$
VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE $A_a = 0.250$
VALOR DE $A_v = 0.200$
VALOR DE $F_a = 1.300$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $I = 1.250$
VALOR DE $T_0 = 0.123$

VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 347.746 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 353.18 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 141.27 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.20	2107.55	347.75	1112.79	1.00	353.18	141.27	141.27
		2107.55	347.75	1112.79	1.00	353.18	141.27	141.27

PESO POR m2 = 0.165

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE TCd= 1.250
VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.155
RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.153

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.117

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.820

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.766

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.609

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.569

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.093

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.087

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Se conforman columnas cortas debido a los muros de altura parcial

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

*** MOBILIARIO Y CONTENIDO ***

Hay materas sueltas en los poyos de las ventanas o en repisas

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

*** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ***
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
=====

ISE = 0.820
IFL = 0.609

DISEÑO DE MUROS DE CONCRETO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE D-C													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	9	número de luces del pórtico											
L	12.3 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	8	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	7.0 m	50.5 t	161.6 tm	17.16	0.48 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	5.30 cm ²	0.0009	Ok
Muro 2	0.15 m	4.6 m	14.3 t	45.9 tm	7.47	0.21 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.58 cm ²	0.0008	Ok
Muro 3	0.15 m	3.4 m	5.8 t	18.5 tm	4.11	0.11 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	0.46 cm ²	0.0008	Ok
Viu en el eje =			70.6 t										

(327)

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE B													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	9	número de luces del pórtico											
L	12.3 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	8	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	6.3 m	35.3 t	113.0 tm	13.35	0.37 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	3.72 cm2	0.0008	Ok
Muro 2	0.15 m	6.3 m	35.3 t	113.0 tm	13.35	0.37 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	3.72 cm2	0.0008	Ok
Viu en el eje =			70.6 t										

CALCULO POR EJE Y

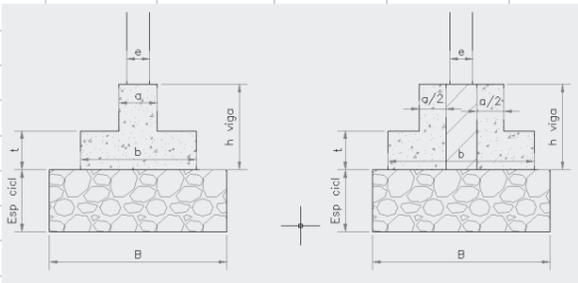
REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	4	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	2	número de luces del pórtico											
L	12.6 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn	OK	Ass	Ase	rho	Ok
Muro 1	0.15 m	5.0 m	35.3 t	113.0 tm	16.90	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.10 cm ²	0.0013	Ok
Viu en el eje =			35.3 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 3													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	4	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	12.6 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}	OK	Ass	Ase	rho	Ok
Muro 1	0.15 m	6.3 m	35.3 t	113.0 tm	13.35	0.37 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.72 cm ²	0.0008	Ok
Viu en el eje =			35.3 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 6													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	4	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	12.6 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}	OK	Ass	Ase	rho	Ok
Muro 1	0.15 m	6.3 m	35.3 t	113.0 tm	13.35	0.37 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.72 cm ²	0.0008	Ok
Viu en el eje =			35.3 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 10													
Viu	141.27 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.2 m	Altura de Piso											
nP	4	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	12.6 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	3.9 m	17.0 t	54.3 tm	10.62	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.50 cm ²	0.0013	OK
Muro 2	0.15 m	4.0 m	18.3 t	58.7 tm	11.17	0.31 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.73 cm ²	0.0013	OK
Viu en el eje =			35.3 t										

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS						
Sede	POPAYAN					
Edificación No	4					
Elemento	1 EJE D					
Capac Portante, qa	48.5 t/m ²					
1,33 qa =	64.505 t/m ²					
Long muro=	7.00 m					
h muro =	3.20 m					
e, esp muro =	0.15 m					
γ muro=	2400.00 kg/m ³					
Esp ciclópeo	0.50 m					
b, ancho min zap =	0.67 m					
b real	0.65 m					
t, esp zap =	0.25 m					
Long Zapata=	8.00 m					
B, ancho total =	1.50 m					
I pedestal	7.17					
						
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES						
	AFERENCIA [m ²]	CARGA [kg/m ²]	CARGA [kg/m]	CARGA [kg]		
Dp, propio muro+zap+cicl			3,463	24,244		
D, Muerta	324	250	11,571	81,000		
L, Viva	0	0	-	-		
Lr, Viva cub	324	50	2,314	16,200		
CARGAS SISMICAS						
PE	0.00 kg					
ME	60,600 kg-m					
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO						
	COMBINACIONES		EXCENT [m]		Pov [kg]	q [t/m ²]
COMB 1	D+0.7E		0.40	OK	105,244	22.91 OK
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr		0.30	OK	117,394	21.61 OK

(332)

6.1.9 Edificación # 6

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 6
NOMBRE-----> CENTRO AUTOMOTRIZ
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 257.00 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
      PLANTA No. --> 1          2
-----
C13 - AREA EN m2                257.000  257.000
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3          3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  5.680     5.680
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  4          4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  5.000     5.000
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        4.500     4.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.000     1.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      64.130    64.130
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  PAR.LIB   PAR.LIB
-----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. --> 1
-----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  11
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.825
-----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.075	0.050	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
VALOR DE $C_t = 0.047$
VALOR DE $\alpha = 0.900$
VALOR DE $T_a = 0.182$
VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE $A_a = 0.250$
VALOR DE $A_v = 0.200$
VALOR DE $F_a = 1.300$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $I = 1.250$
VALOR DE $T_0 = 0.123$
VALOR DE $T_c = 0.591$
VALOR DE $T_L = 4.800$

PESO TOTAL $W = 32.125$ (ton)
VALOR DEL ESPECTRO $S_a = 1.016$

CORTE BASAL $V_s = S_a * W = 32.63$ (ton)
 VALOR DE $R = 2.50$ ($R = F_{iP} \times F_{iA} \times F_{iR} \times R_0$)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s / R = 13.05$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	4.50	257.00	32.13	144.56	1.00	32.63	13.05	13.05
		257.00	32.13	144.56	1.00	32.63	13.05	13.05

PESO POR m2 = 0.125

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE $A_d = 0.080$
 VALOR DE $F_v = 2.000$
 VALOR DE $S_- = 2.500$
 VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
 VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
 VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.196$
 RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.193$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{iP} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{iA} = 1.00$
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{iR} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{iP} \times F_{iA} \times F_{iR} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.104

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.352

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.352

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO
INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.534

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.534

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE h piso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.103

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.103

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***
Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***
Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====

ISE = 0.352

IFL = 0.534

DISEÑO DE VIGA

REFUERZO				As req	
SUPERIOR	Mu - máx	6.0 tm		7.05 cm ²	OK
INFERIOR	Mu + máx	1.3 tm		2.15 cm ²	OK
TOTAL	Pu / viga =	0.0 t		0.0000 cm ²	OK

(338)

6.1.10 Edificación # 7

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE ----->          9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.----->          7
NOMBRE-----> FORMACION MUSICA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 208.26 m2
No. DE PISOS----->          1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS----->          0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
      PLANTA No. -->          1          2
      -----
C13 - AREA EN m2                208.260  208.260
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  4          4
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  4.700    4.700
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2          2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH. 11.800   11.800
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.600    3.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.650    0.650
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      57.880   57.880
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY      HAY
      -----
  
```

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm
  
```

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. -->          1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  8
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2) 0.600
      -----
  
```

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION
  
```

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA
  
```

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
 ** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
 =====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
 ** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
 ** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
 Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
 Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
 ** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTALES)
 ** EVIDENCIA DE OCURENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
 =====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
 ** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
 con algunas deficiencias estructurales.
 De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
 =====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
 =====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.125	0.050	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
 TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
 VALOR DE $C_t = 0.047$
 VALOR DE $\alpha = 0.900$
 VALOR DE $T_a = 0.149$
 VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
 VALOR DE $A_a = 0.250$
 VALOR DE $A_v = 0.200$
 VALOR DE $F_a = 1.300$
 VALOR DE $F_v = 2.000$
 VALOR DE $I = 1.250$
 VALOR DE $T_0 = 0.123$
 VALOR DE $T_c = 0.591$
 VALOR DE $T_L = 4.800$

PESO TOTAL $W = 36.446$ (ton)

VALOR DEL ESPECTRO $S_a = 1.016$
 CORTE BASAL $V_s = S_a \cdot W = 37.01$ (ton)
 VALOR DE $R = 2.50$ ($R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0$)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s/R = 14.81$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.60	208.26	36.45	131.20	1.00	37.01	14.81	14.81
		208.26	36.45	131.20	1.00	37.01	14.81	14.81

PESO POR m2 = 0.175

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE $A_d = 0.080$
 VALOR DE $F_v = 2.000$
 VALOR DE $S^- = 2.500$
 VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
 VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
 VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.175$

RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.173$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.162

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.548

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.548

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

```

-----
LIGERO
-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->   1
-----
LIGERO
-----

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso
*****
DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA  NIV.No->   1
-----
                                0.533
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA  NIV.No->   1
-----
                                0.533
-----

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso
*****
DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA  NIV.No->   1
-----
                                0.092
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA  NIV.No->   1
-----
                                0.092
-----

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

```

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====
ISE = 0.548
IFL = 0.533

6.1.11 Edificación # 10

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 10
NOMBRE-----> CAFETERIA Y BIBLIOTECA
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 823.19 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 3
          PLANTA No. -->          1          2          3
          -----
C13 - AREA EN m2          768.160      55.030      768.160
C14 - No. PISOS QUE LA USAN          1          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO          TERRENO      AEREA      CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA          T          M          T
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.          7          2          7
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.          6.000      4.200      6.000
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.          5          3          5
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.          6.000      6.000      6.000
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.130      3.130      3.700
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO          0.000      0.000      0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA          130.000     33.560     130.000
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES          HAY          SOLO FA      HAY
          -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. -->          1          2
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO          33          33
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)          2.235      2.235
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO          8          8
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL          4          4
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)          2.550      2.550
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL          4          4
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)          2.490      2.490
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

```

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****
=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 25.00 (cm)
** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO
** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS
** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES NO TIENEN UN TIPO DE AMARRE FACIL DE DEFINIR

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 0.80 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.530 0.344
2 0.172 0.050 0.000
=====

```

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.047

VALOR DE alfa = 0.900

VALOR DE Ta = 0.265

VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250

VALOR DE Av = 0.200

VALOR DE Fa = 1.300

VALOR DE Fv = 2.000

VALOR DE I = 1.250

VALOR DE T0 = 0.123

VALOR DE Tc = 0.591

VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 218.447 (ton)

VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016

CORTE BASAL Vs = Sa*W = 221.86 (ton)

VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 88.74 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.83	768.16	170.37	1163.65	0.89	196.46	78.58	78.58
	3.13	55.03	48.07	150.47	0.11	25.40	10.16	88.74
		823.19	218.45	1314.12	1.00	221.86	88.74	88.74

PESO POR m2 = 0.265

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080

VALOR DE Fv = 2.000

VALOR DE S- = 2.500

VALOR DE T0d= 0.250

VALOR DE TCd= 1.250

VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.240

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2P

HAY 1 IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 0.90

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 2 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 2A

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1bA

HAY 2 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 0.80

NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 0.72 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

```

=====
EFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.080   0.062
-----

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.412   0.365
-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.417   0.370
-----
  
```

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

```

=====
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->   1       2
-----
LIGERO
-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->   1       2
-----
LIGERO
-----
  
```

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

```

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.280   0.236
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.284   0.240
-----
  
```

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

```

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.066   0.056
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
  
```

0.067 0.057

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
=====

ISE = 0.417
IFL = 0.284

DISEÑO DE MUROS EN CONCRETO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 6													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.1 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	5.78 m	29.6 t	102.1 tm	13.16	0.34 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.87 cm ²	0.0009	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 3													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	6.1 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	2.8 m	13.3 t	45.8 tm	12.42	0.32 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.90 cm ²	0.0021	Ok
Muro 2	0.15 m	3.0 m	16.3 t	56.3 tm	14.22	0.36 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	5.70 cm ²	0.0021	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	6.1 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	5.0 m	29.6 t	102.1 tm	15.26	0.39 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	5.29 cm ²	0.0012	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

CALCULO POR EJE Y

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE A													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	5.79 m	29.6 t	102.1 tm	13.14	0.34 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.86 cm ²	0.0009	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE F													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn	OK	Ass	Ase	rho	OK
Muro 1	0.15 m	5.74 m	29.6 t	102.1 tm	13.26	0.34 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	3.94 cm ²	0.0009	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE I													
Viu	88.74 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.5 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn	OK	Ass	Ase	rho	OK
Muro 1	0.15 m	2.50 m	10.8 t	37.4 tm	11.42	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.54 cm ²	0.0022	Ok
Muro 2	0.15 m	3.0 m	18.7 t	64.6 tm	16.33	0.42 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.76 cm ²	0.0023	Ok
Viu en el eje =			29.6 t										

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS						
Sede	POPAYAN					
Edificación No	10					
Elemento	1 EJE 1					
Capac Portante, qa	48.5 t/m2					
1,33 qa =	64.505 t/m2					
Long muro=	5.00 m					
h muro =	3.50 m					
e, esp muro =	0.15 m					
γ muro=	2400.00 kg/m3					
Esp ciclópeo	0.50 m					
b, ancho min zap =	0.67 m					
b real	0.65 m					
t, esp zap =	0.25 m					
Long Zapata=	6.50 m					
B, ancho total =	1.50 m		7.3125			
	5.67					
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES						
	AFERENCIA [m2]	CARGA [kg/m2]	CARGA [kg/m]	CARGA [kg]		
Dp, propio muro+zap+cicl			3,870	19,350		
D, Muerta	125	250	6,250	31,250		
L, Viva	0	0	-	-		
Lr, Viva cub	125	50	1,250	6,250		
CARGAS SISMICAS						
PE	0.00 kg					
ME	38,288 kg-m					
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO						
	COMBINACIONES		EXCENT [m]		Pov [kg]	q [t/m2]
COMB 1	D+0.7E		0.53	OK	50,600	16.19 OK
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr		0.40	OK	55,288	14.68 OK

(353)

6.1.12 Edificación # 13

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 13
NOMBRE-----> AULAS DE COMPUTO
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 948.63 m2
No. DE PISOS-----> 2
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 3
PLANTA No. -->
          1          2          3
-----
C13 - AREA EN m2          546.430    546.430    402.200
C14 - No. PISOS QUE LA USAN          1          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO    AEREA    CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA          R          R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.          6          6          6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.          5.250    5.250    5.250
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.          5          5          3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.          4.050    4.050    5.050
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          3.300    3.300    3.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO          0.000    0.600    0.600
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA          95.500    95.500    85.460
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  HAY        HAY        HAY
-----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> NO SE AJUSTA A UNA DESCRIPCION FACIL
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. --> 1          2
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO          38          38
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)          3.630    3.630
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO          13          13
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL          6          6
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)          2.860    2.860
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL          7          7
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)          4.200    4.200
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** SISTEMA ESTRUCTURAL DEL ENTREPISO ****

```

=====
  
```

```

** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con08
** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA LOSA-COLUMNA (LA LOSA REEMPLAZA LA VIGAS)

** TIPO: CON08 - LOSA MACIZA SOBRE COLUMNAS CON08

** ALTURA ELEMENTOS ENTREPISO = 40.00 (cm)
** HAY UN SISTEMA DE ENTREPISO UNICO
** EL SISTEMA DE ENTREPISO CONFORMA UN DIAFRAGMA PARA EFECTOS SISMICOS
** LOS ELEMENTOS ESTRUCTURALES NO TIENEN UN TIPO DE AMARRE FACIL DE DEFINIR

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.530 0.250
2 0.125 0.040 0.000
=====
NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

```

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta

VALOR DE Ct = 0.047
 VALOR DE alfa = 0.900
 VALOR DE Ta = 0.264
 VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE Aa = 0.250
 VALOR DE Av = 0.200
 VALOR DE Fa = 1.300
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 492.578 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 500.27 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 200.11 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	6.80	402.20	66.36	451.27	0.24	121.52	48.61	48.61
	3.30	546.43	426.22	1406.51	0.76	378.75	151.50	200.11
		948.63	492.58	1857.78	1.00	500.27	200.11	200.11

PESO POR m2 = 0.519

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.240
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.236

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

EN EL NIVEL 3 HAY UNA IRREGULARIDAD TIPO 1bA
 HAY 1 IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 0.80
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 0.80 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

```

=====
EFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.123   0.017
-----

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.685   0.166
-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->   1       2
-----
Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.568   0.138
-----

```

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

```

=====
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->   1       2
-----
LIGERO
-----

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->   1       2
-----
LIGERO
-----

```

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

```

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.501   0.124
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.458   0.112
-----

```

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

```

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.118   0.029
-----

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->   1       2
-----
0.108   0.027
-----

```

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****

=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****

=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====

ISE = 0.685
IFL = 0.501

DISEÑO DE MUROS DE CONCRETO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE A													
Viu	200.11 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	3.0 m	22.2 t	75.6 tm	19.10	0.49 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	8.14 cm ²	0.0026	Ok
Muro 2	0.15 m	3.0 m	22.2 t	75.6 tm	19.10	0.49 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	8.14 cm ²	0.0026	Ok
Muro 3	0.15 m	3.0 m	22.2 t	75.6 tm	19.10	0.49 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	8.14 cm ²	0.0026	Ok
Viu en el eje =			66.7 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE C' D													
Viu	200.11 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	6	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	5	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE					DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	4.7 m	32.6 t	110.9 tm	17.58	0.46 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.58 cm ²	0.0015	Ok
Muro 2	0.15 m	4.8 m	34.1 t	115.9 tm	18.10	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.81 cm ²	0.0015	Ok
Viu en el eje =			66.7 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE F'													
Viu	200.11 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	3	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	5	número de luces del pórtico											
L	6.0 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	4	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE					DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	4.7 m	32.6 t	110.9 tm	17.58	0.46 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.58 cm ²	0.0015	Ok
Muro 2	0.15 m	4.8 m	34.1 t	115.9 tm	18.10	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	6.81 cm ²	0.0015	Ok
Viu en el eje =			66.7 t										

CALCULO POR EJE Y

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1													
Viu	200.11 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	5.1 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	2.4 m	10.6 t	36.0 tm	11.38	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.55 cm ²	0.0023	Ok
Muro 2	0.15 m	2.4 m	10.3 t	35.1 tm	11.19	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.47 cm ²	0.0023	Ok
Muro 3	0.15 m	4.7 m	79.1 t	269.0 tm	42.57	1.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	19.07 cm ²	0.0032	Ok
Viu en el eje =			100.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 8													
Viu	200.11 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	3.4 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	4	número de luces del pórtico											
L	5.1 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	3	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	2.4 m	10.4 t	35.2 tm	11.22	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.49 cm ²	0.0023	Ok
Muro 2	0.15 m	2.4 m	10.4 t	35.2 tm	11.22	0.29 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	4.49 cm ²	0.0023	Ok
Muro 3	0.15 m	4.7 m	79.3 t	269.7 tm	42.68	1.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	19.12 cm ²	0.0032	Ok
Viu en el eje =			100.1 t										

(361)

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS				
Sede	POPAYAN			
Edificación No	13			
Elemento	3 EJE 1			
Capac Portante, qa	48.5 t/m ²			
1,33 qa =	64.505 t/m ²			
Long muro=	4.70 m			
h muro =	3.40 m			
e, esp muro =	0.15 m			
γ muro=	2400.00 kg/m ³			
Esp ciclópeo	0.90 m			
b, ancho min zap =	0.25 m			
b real	0.65 m			
t, esp zap =	0.30 m			
Long Zapata=	7.00 m			
B, ancho total =	2.50 m			
l pedestal	5.10 m			
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES				
	AFERENCIA [m²]	CARGA [kg/m²]	CARGA [kg/m]	CARGA [kg]
Dp, propio muro+zap+cicl			9,187	43,177
D, Muerta	83	250	4,388	20,625
L, Viva	0	0	-	-
Lr, Viva cub	83	50	878	4,125
CARGAS SISMICAS				
PE	0.00 kg			
ME	100,875 kg-m			
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO				
	COMBINACIONES	EXCENT [m]	Pov [kg]	q [t/m²]
COMB 1	D+0.7E	1.11	OK	63,802
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr	0.83	OK	66,896

6.1.13 Edificación # 16

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 16
NOMBRE-----> COLISEO
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 1226.57 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
PLANTA No. -->
                1           2
-----
C13 - AREA EN m2                1226.570  1226.570
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1           1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2         2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  26.400   26.400
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  6         6
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.400    6.400
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.850    3.850
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      2.000    2.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      141.380  141.380
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
                -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: met01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA
  
```

```

                PLANTA No. --> 1
                -----
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO  12
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)  0.037
                -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.80 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTALES)
** EVIDENCIA DE OCURENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.040	0.040	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
VALOR DE $C_t = 0.072$
VALOR DE $\alpha = 0.800$
VALOR DE $T_a = 0.212$
VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE $A_a = 0.250$
VALOR DE $A_v = 0.200$
VALOR DE $F_a = 1.300$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $I = 1.250$
VALOR DE $T_0 = 0.123$
VALOR DE $T_c = 0.591$
VALOR DE $T_L = 4.800$

PESO TOTAL $W = 98.051$ (ton)

(364)

VALOR DEL ESPECTRO $S_a = 1.016$
 CORTE BASAL $V_s = S_a \cdot W = 99.58$ (ton)
 VALOR DE $R = 2.00$ ($R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0$)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s/R = 49.79$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.85	1226.57	98.05	377.50	1.00	99.58	49.79	49.79
		1226.57	98.05	377.50	1.00	99.58	49.79	49.79

PESO POR m2 = 0.080

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE $A_d = 0.080$
 VALOR DE $F_v = 2.000$
 VALOR DE $S_- = 2.500$
 VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
 VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
 VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.215$

RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.212$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.711

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.903

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.903

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE h_{piso}

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

```

-----
0.707
-----
DIRECCION PARALELA A LA FACHADA  NIV.No->  1
-----
0.707
-----

```

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

```

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA  NIV.No->  1
-----
0.150
-----
DIRECCION PARALELA A LA FACHADA  NIV.No->  1
-----
0.150
-----

```

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
 =====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
 =====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
 NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
 =====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
 INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

 El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
 con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
 durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
 =====

ISE = 0.903
 IFL = 0.707

6.1.14 Edificación # 27

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 27
NOMBRE-----> PORCICULTURA
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 90.62 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
      PLANTA No. -->
      1           2
-----
C13 - AREA EN m2                90.620   90.620
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  2         2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  7.100    7.100
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  3         3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  5.500    5.500
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.450    2.450
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.000    0.000
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      38.960   38.960
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
      -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. --> 1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  6
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.225
      -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES REGULAR
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 0.80 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 0.64 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY MUCHAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL	ENTREPISO	NO-ESTRUC	CUBIERTA	PARAPETOS
	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.095	0.040	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
=====

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
VALOR DE $C_t = 0.047$
VALOR DE $\alpha = 0.900$
VALOR DE $T_a = 0.105$
VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE $A_a = 0.250$
VALOR DE $A_v = 0.200$
VALOR DE $F_a = 1.300$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $I = 1.250$
VALOR DE $T_0 = 0.123$
VALOR DE $T_c = 0.591$
VALOR DE $T_L = 4.800$

PESO TOTAL $W = 12.215$ (ton)
VALOR DEL ESPECTRO $S_a = 1.016$
CORTE BASAL $V_s = S_a * W = 12.41$ (ton)

VALOR DE $R = 2.50$ ($R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0$)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s/R = 4.96$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.45	90.62	12.22	29.93	1.00	12.41	4.96	4.96
		90.62	12.22	29.93	1.00	12.41	4.96	4.96

PESO POR m2 = 0.135

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE $A_d = 0.080$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $S = 2.500$
VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.147$

RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.145$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.145

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.490

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.490

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.441

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.441

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.064

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.064

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
 =====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
 =====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
 NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
 =====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
 INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

 El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
 con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
 durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
 =====
 ISE = 0.490
 IFL = 0.441

6.1.15 Edificación # 30

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 30
NOMBRE-----> SALA DE EMPAQUE AGRICOLA
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 109.31 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
          PLANTA No. -->          1          2
-----
C13 - AREA EN m2                109.310   109.310
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6         6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.150    3.150
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2         2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  4.750    4.750
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  3.050    3.050
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO  0.900    0.900
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  46.540   46.540
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
          -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: met01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA
  
```

```

          PLANTA No. -->          1
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  10
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.450
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO  4
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)  0.002
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

(371)

```

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.117 0.040 0.000
=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.128
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300

```

VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 17.148 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 17.42 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 6.97 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.05	109.31	17.15	52.30	1.00	17.42	6.97	6.97
		109.31	17.15	52.30	1.00	17.42	6.97	6.97

PESO POR m2 = 0.157

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.162
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.160

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y FiP = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.049
 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.168
 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.168
 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.025

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
 =====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.165

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.165

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.026

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.026

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
 =====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
 =====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
 EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

ISE = 0.168
IFL = 0.165

6.1.16 Edificación # 35

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 35
NOMBRE-----> GALLINERO1
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 85.70 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
PLANTA No. -->
          1          2
-----  -----
C13 - AREA EN m2          85.700    85.700
C14 - No. PISOS QUE LA USAN          1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO    CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA          R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.          2          2
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.          7.800    7.800
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.          2          2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.          8.200    8.200
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m          2.600    2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO          0.650    0.650
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA          37.100    37.100
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA    SOLO FA
          -----  -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. --> 1
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO          4
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)          0.096
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO          8
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL          4
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)          0.420
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL          4
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)          0.420
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

(376)

```

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****
=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES REGULAR
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
  Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
  Fie = 0.80 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

  DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 0.80 * Nex (FRACCION DE LA
  RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
  DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
  con algunas deficiencias estructurales.
  De estas estructuras existe información de planos y memorias de
  cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
  estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC  CUBIERTA PARAPETOS
      (Ton/m2)   (Ton/m2)   (Ton/m2)   (Ton/m2)
=====
1              0.101     0.040     0.000
=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
      TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.111
      VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000

```

VALOR DE I = 1.250
 VALOR DE T0 = 0.123
 VALOR DE Tc = 0.591
 VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 12.109 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 12.30 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 4.92 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	85.70	12.11	31.48	1.00	12.30	4.92	4.92
		85.70	12.11	31.48	1.00	12.30	4.92	4.92

PESO POR m2 = 0.141

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE TLd= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.151
 RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.149

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y FiP = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.034

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.212

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.212

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.142

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.142

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.021

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.021

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====
ISE = 0.212
IFL = 0.142

DISEÑO DE MUROS DE CONCRETO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 2													
Viu	4.92 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.6 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	1	número de luces del pórtico											
L	7.8 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	0	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Muro 2	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Viu en el eje =			2.5 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1													
Viu	4.92 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.6 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	1	número de luces del pórtico											
L	7.8 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	0	Número de col/muros centrales del pórtico											
Muros de concreto en el eje en la dirección bajo estudio						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Muro 2	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Viu en el eje =			2.5 t										

CALCULO POR EJE Y

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE A													
Viu	4.92 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.6 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	1	número de luces del pórtico											
L	7.8 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	0	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Muro 2	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	1.60 cm ²	0.0051	Ok
Viu en el eje =			2.5 t										

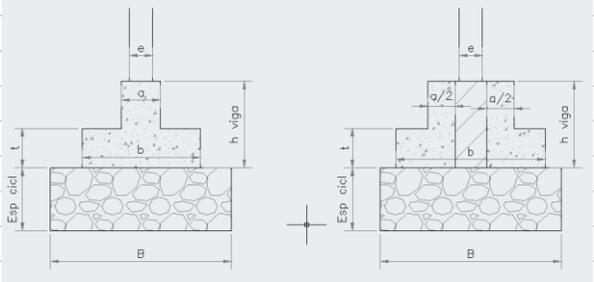
REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE B													
Viu	4.92 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.6 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	1	número de luces del pórtico											
L	7.8 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	0	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE			DISEÑO A FLEXION				
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f vn		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	1.60 cm2	0.0051	Ok
Muro 2	0.15 m	0.7 m	1.2 t	3.2 tm	3.86	0.12 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	1.60 cm2	0.0051	Ok
Viu en el eje =			2.5 t										

DISEÑO DE VIGAS

REFUERZO				As req	
SUPERIOR	Mu - máx	4.4 tm		5.23 cm ²	OK
INFERIOR	Mu + máx	3.6 tm		4.30 cm ²	OK
TOTAL	Pu / viga =	0.3 t		0.08 cm ²	OK

(385)

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS						
Sede	POPAYAN					
Edificación No	35					
Elemento	1					
Capac Portante, qa	48.5 t/m ²					
1,33 qa =	64.505 t/m ²					
Long muro=	0.70 m					
h muro =	2.60 m					
e, esp muro =	0.15 m					
γ muro=	2400.00 kg/m ³					
Esp ciclópeo	0.90 m					
b, ancho min zap =	0.25 m					
b real	0.65 m					
t, esp zap =	0.25 m					
Long Zapata=	1.00 m					
B, ancho total =	1.00 m					
l pedestal	0.70 m					
						1.15
						
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES						
	AFERENCIA	CARGA	CARGA	CARGA		
	[m²]	[kg/m²]	[kg/m]	[kg]		
Dp, propio muro+zap+cicl			4,262	2,983		
D, Muerta	12	250	4,286	3,000		
L, Viva	0	0	-	-		
Lr, Viva cub	12	50	857	600		
CARGAS SISMICAS						
PE	0.00 kg					
ME	1,200 kg-m					
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO						
	COMBINACIONES		EXCENT		Pov	q
			[m]		[kg]	[t/m²]
COMB 1	D+0.7E		0.14	OK	5,983	11.02 OK
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr		0.11	OK	6,433	10.5 OK

6.1.17 Edificación # 39

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 39
NOMBRE-----> FORMACION
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 263.88 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION--> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
      PLANTA No. -->
      1           2
-----
C13 - AREA EN m2                263.880   263.880
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL  TERRENO   CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA  PLANTA     R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A  FACHADA PRIN.  6         6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES  PERP. A  FACH.  4.050   4.050
C19 - No. DE EJES // A LA  FACHADA PRIN.  4         4
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES  PARA. A  FACH.  3.400   3.400
C21 - ALTURA DE ENTREPISO  EN m         2.600   2.600
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO  VOLADIZO      0.800   0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA  PLANTA       67.220  67.220
C24 - MUROS DIVISORIOS NO  ESTRUCTURALES SOLO FA  SOLO FA
      -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. --> 1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  24
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  1.500
      -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

(387)

```

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
  Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
  Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

  DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
    con algunas deficiencias estructurales.
    De estas estructuras existe información de planos y memorias de
    cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
    estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====
CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC  CUBIERTA PARAPETOS
      (Ton/m2)  (Ton/m2)  (Ton/m2)  (Ton/m2)
=====
      1          0.060   0.040   0.000
=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
      TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.111
      VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250
VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 26.285 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 26.70 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

```

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s/R = 10.68$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.60	263.88	26.28	68.34	1.00	26.70	10.68	10.68
		263.88	26.28	68.34	1.00	26.70	10.68	10.68

PESO POR m2 = 0.100

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE $A_d = 0.080$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $S^- = 2.500$
VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.151$

RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.149$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} \times F_{ia} \times F_{ir} \times R_0 = 1.00 \times R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.047

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.158

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.158

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.096

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.096

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.014

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.014

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
 =====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
 =====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
 EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****
 =====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
 INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

 El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
 con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
 durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
 =====

ISE = 0.158
 IFL = 0.096

6.1.18 Edificación # 45

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 45
NOMBRE-----> ANTIGUO ORDENO (AHORA FORMACION)
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 203.19 m2
No. DE PISOS-----> 1
No. EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998

```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
PLANTA No. -->
                1           2
-----
C13 - AREA EN m2                203.190   203.190
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1         1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO   CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA    R         R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  6         6
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.650    3.650
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  2         2
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  6.600    6.600
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        3.150    3.150
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      1.300    1.300
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      61.180   61.180
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
                -----

```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO

```

```

** OTRO SISTEMA QUE COEXISTE TIPO: met01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
** TIPO: MET01 - COLUMNAS EN CELOSIA

```

```

                PLANTA No. --> 1
                -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO      7
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)    0.320
C64 - # COLUMNAS METALI. CELOSIA DEL PISO     8
C65 - AREA COLUMNAS METALIC. CELOSIA (m2)    0.007
                -----

```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

(391)

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met02
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET02 - TEJA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====
** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA Nef = 1.00 * Nex (FRACCION DE LA
RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS,
DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====
CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984
con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de
cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones,
estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL ENTREPISO NO-ESTRUC CUBIERTA PARAPETOS
(Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2) (Ton/m2)
=====
1 0.085 0.040 0.000
=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****
COEFICIENTES PARA CALCULO DE Ta
VALOR DE Ct = 0.047
VALOR DE alfa = 0.900
VALOR DE Ta = 0.132
VALOR DE I = 1.250 (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO Sa DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE Aa = 0.250
VALOR DE Av = 0.200
VALOR DE Fa = 1.300
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE I = 1.250

```

VALOR DE T0 = 0.123
VALOR DE Tc = 0.591
VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 25.472 (ton)
VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
CORTE BASAL Vs = Sa*W = 25.87 (ton)
VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 10.35 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	3.15	203.19	25.47	80.24	1.00	25.87	10.35	10.35
		203.19	25.47	80.24	1.00	25.87	10.35	10.35

PESO POR m2 = 0.125

**** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
VALOR DE Fv = 2.000
VALOR DE S- = 2.500
VALOR DE T0d= 0.250
VALOR DE Tcd= 1.250
VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.164

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.162

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.095
Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.048

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.322
Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.048

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.322
 Columnas de acero (celosia/alma llena) --> 0.048

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****
 =====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.223

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.223

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.036

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

 0.036

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
 =====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****
 =====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
 NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====
NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó
con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA
durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)
=====

ISE = 0.322

IFL = 0.223

6.1.19 Edificación # 47

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 47
NOMBRE-----> CAMERINOS
USO-----> AULA
AREA TOTAL-----> 262.48 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> 1984-1997
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
      PLANTA No. --> 1          2
      -----
C13 - AREA EN m2                262.480  262.480
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  9          9
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  3.100    3.100
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  3          3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.600    3.600
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m        2.500    2.500
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.800    0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA      73.700   73.700
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA   SOLO FA
      -----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

      PLANTA No. --> 1
      -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  22
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  1.480
      -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: met03
** COMPUESTO POR ELEMENTOS METALICOS
  
```

** COMPUESTO POR CERCHAS METALICAS CON CORREAS METALICAS DE ALMA LLENA O CELOSIA

** TIPO: MET03 - CANALETA DE ASBESTO CEMENTO

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO
** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA
** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO
** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10
Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION
Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)
** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)
** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB
** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales.
De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)	(Ton/m2)
1		0.063	0.050	0.000

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a
VALOR DE $C_t = 0.047$
VALOR DE $\alpha = 0.900$
VALOR DE $T_a = 0.107$
VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)
VALOR DE $A_a = 0.250$
VALOR DE $A_v = 0.200$
VALOR DE $F_a = 1.300$
VALOR DE $F_v = 2.000$
VALOR DE $I = 1.250$
VALOR DE $T_0 = 0.123$
VALOR DE $T_c = 0.591$
VALOR DE $T_L = 4.800$

PESO TOTAL $W = 29.707$ (ton)
VALOR DEL ESPECTRO $S_a = 1.016$

CORTE BASAL $V_s = S_a * W = 30.17$ (ton)
 VALOR DE $R = 2.50$ ($R = F_{ip} * F_{ia} * F_{ir} * R_0$)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO $V_r = V_s / R = 12.07$ (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.50	262.48	29.71	74.27	1.00	30.17	12.07	12.07
		262.48	29.71	74.27	1.00	30.17	12.07	12.07

PESO POR m2 = 0.113

 *** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ***

VALORES PARA EL ESPECTRO S_d DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)
 VALOR DE $A_d = 0.080$
 VALOR DE $F_v = 2.000$
 VALOR DE $S_- = 2.500$
 VALOR DE $T_{0d} = 0.250$
 VALOR DE $T_{Cd} = 1.250$
 VALOR DE $T_{Ld} = 6.000$

VALOR DEL ESPECTRO $S_d = 0.149$
 RELACION S_d DIVIDIDO $S_a = 0.146$

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y $F_{ip} = 1.00$

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y $F_{ia} = 1.00$
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y $F_{ir} = 1.00$

EL VALOR DE R_0 VA AJUSTADO POR $R = F_{ip} * F_{ia} * F_{ir} * R_0 = 1.00 * R_0$

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

EFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.054

 DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.181

 DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.181

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====
DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.095

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.095

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No-> 1

0.014

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****
=====

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

Hay particiones, muros divisorios o muros de fachada de altura parcial que pueden volcarse

*** ELEMENTOS HIDRAULICOS MECANICOS Y ELECTRICOS ***

Hay elementos de iluminación eléctrica colgantes

**** EVACUACION ****
=====

EXISTE PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
EXISTE SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

ISE = 0.181
IFL = 0.095

6.1.20 Edificación # 51

**** DATOS DE LA EDIFICACION ****

```

=====
CODIGO SEDE -----> 9113
ADMINISTRATIVO Y AULAS - PRODUCCION INDUSTRIAL
MUNICIPIO-----> POPAYAN
DEPARTAMENTO -----> CAUCA
EDIFICIO No.-----> 51
NOMBRE-----> SUBESTACION ELECTRICA
USO-----> ALMACEN
AREA TOTAL-----> 62.64 m2
No. DE PISOS-----> 1
No.EDIFICACIONES IGUALES-----> 0
EPOCA APROX. DE CONSTRUCCION---> POSTERIOR A 1998
  
```

**** DATOS DE LAS PLANTAS ****

```

=====
No. DE SOTANOS-----> 0
No. DE TIPOS DE PLANTA-----> 2
          PLANTA No. -->          1          2
-----
C13 - AREA EN m2                62.640    62.640
C14 - No. PISOS QUE LA USAN      1          1
C15 - LOCALIZACION RESPECTO AL TERRENO  TERRENO  CU.INCL
C16 - FORMA APROXIMADA DE LA PLANTA  R          R
C17 - No. DE EJES PERP. A FACHADA PRIN.  3          3
C18 - DIST. PROM ENTRE EJES PERP. A FACH.  2.950    2.950
C19 - No. DE EJES // A LA FACHADA PRIN.  3          3
C20 - DIST. PROM ENTRE EJES PARA. A FACH.  3.450    3.450
C21 - ALTURA DE ENTREPISO EN m  2.400    2.400
C22 - LUZ EN m DEL MAXIMO VOLADIZO      0.800    0.800
C23 - PERIMETRO EM m DE LA PLANTA  31.800    31.800
C24 - MUROS DIVISORIOS NO ESTRUCTURALES  SOLO FA  SOLO FA
-----
  
```

** VOLUMETRIA GENERAL -----> UNIFORME EN LA ALTURA
 ** NO HAY TANQUES DE AGUA EN EL NIVEL SUPERIOR
 ** LA EDIFICACION ESTA SEPARADA DE LAS EDIFICACIONES VECINAS CON JUNTAS D 200.00 cm

**** ELEMENTOS PRINCIPALES DE SOPORTE ANTE CARGAS VERTICALES DE LA ESTRUCTURA ****

```

=====
** SISTEMA PRINCIPAL TIPO: con01
** SISTEMA ESTRUCTURAL COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO
** TIPO: CON01 - COLUMNAS DE CONCRETO REFORZADO
  
```

```

          PLANTA No. -->          1
          -----
C33 - # COLUMNAS DE CONCRETO EN ESTE PISO  8
C34 - AREA DE COLUMNAS CONCRETO PISO (m2)  0.250
C35 - # MUROS DE CONCRE. REFORZ. DEL PISO  4
C36 - # MUROS DE C/R PERPEND. FACHA. PPAL  2
C37 - AREA SECC. MUROS C/R PER.FACH. (m2)  0.300
C38 - # MUROS DE C/R PARALEL. FACHA. PPAL  2
C39 - AREA SECC. MUROS C/R PAR.FACH. (m2)  0.300
          -----
  
```

** EL SISTEMA ESTRUCTURAL MANTIENE SU CONFIGURACIÓN EN TODA LA ALTURA DE LA EDIFICACION

**** ELEMENTOS ESTRUCTURALES DE CUBIERTA ****

```

=====
** CUBIERTAS INCLINADAS TIPO: con12
  
```

(401)

** COMPUESTO POR ELEMENTOS DE CONCRETO REFORZADO

** SISTEMA SOBRE MUROS DE CONCRETO O DE MAMPOSTERIA

** TIPO: CON12- LOSA ALIGERADA CON VIGUETAS VACIADAS EN SITIO EN UNA DIRECCION

** HAY UN SISTEMA DE CUBIERTA UNICO

** EL SISTEMA DE CUBIERTA ESTA AMARRADO AL SISTEMA ESTRUCTURAL

**** CALIDAD DE LA CONSTRUCCION Y ESTADO ACTUAL ****
=====

** LA CALIDAD DE LA CONSTRUCCION DE LA ESTRUCTURA ORIGINAL ES BUENA

** EL ESTADO ACTUAL DE LA ESTRUCTURA ES BUENO

** RESISTENCIA EFECTIVA SEGUN A.10.4.3.4 DE NSR-10

Fic = 1.00 -- CALIDAD DEL DISEÑO Y LA CONSTRUCCION

Fie = 1.00 -- ESTADO DE LA EDIFICACION

DE ACUERDO CON LO ANTERIOR LA RESISTENCIA EFECTIVA $N_{ef} = 1.00 * N_{ex}$ (FRACCION DE LA RESISTENCIA EXISTENTE)

** HAY ALGUNAS FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCTURALES VERT. (COLUMNAS, MUROS, MACHONES)

** EN ALGUNOS ELEMENTOS HAY FISURAS EN ELEMENTOS ESTRUCT. HORIZONT. (VIGAS, VIGUETAS, DINTELES)

** EVIDENCIA DE OCURRENCIA DE EVENTOS EXTRAORDINARIOS: HAY EVIDENCIA DE DANOS SISMICOS

*** CALIFICACION VISUAL GENERAL DE LA ESTRUCTURA ***
=====

CALIFICACION VISUAL DE LA EDIFICACION --> AB

** AB = Estructura posterior a la Norma Sismorresistente de 1984 con algunas deficiencias estructurales. De estas estructuras existe información de planos y memorias de cálculos estructurales, planos arquitectónicos y de instalaciones, estudio de suelos, etc.

**** PROCESO DE VULNERABILIDAD SISMICA ****
=====

CALCULO DE LA MASA DE LA EDIFICACION
=====

NIVEL	ENTREPISO NO-ESTRUC (Ton/m2)	CUBIERTA (Ton/m2)	PARAPETOS (Ton/m2)
1	0.110	0.450	0.000

=====

NOTA: EN CUBIERTA USA LA MITAD DE LOS NO ESTRUCTURALES DEL PISO INFERIOR
TODAS LAS CARGAS SON POR m2 DE AREA HORIZONTAL

**** CALCULO DE LA FUERZA HORIZONTAL ****

COEFICIENTES PARA CALCULO DE T_a

VALOR DE $C_t = 0.047$

VALOR DE $\alpha = 0.900$

VALOR DE $T_a = 0.103$

VALOR DE $I = 1.250$ (GRUPO DE USO III)

VALORES PARA EL ESPECTRO S_a DE DISEÑO (Amortiguamiento 5% del critico)

VALOR DE $A_a = 0.250$

VALOR DE $A_v = 0.200$

VALOR DE $F_a = 1.300$

VALOR DE $F_v = 2.000$

VALOR DE $I = 1.250$

VALOR DE $T_0 = 0.123$

VALOR DE $T_c = 0.591$

VALOR DE TL = 4.800

PESO TOTAL W = 35.057 (ton)
 VALOR DEL ESPECTRO Sa = 1.016
 CORTE BASAL Vs = Sa*W = 35.60 (ton)
 VALOR DE R = 2.50 (R = FiP X Fia X Fir X R0)

CORTE BASAL RESISTENTE SOLICITADO Vr = Vs/R = 14.24 (ton)

NIVEL	hx (m)	Area	wx	wx*hx^k	Cvx	Fx	Fxu	Vxu
CUB IN	2.40	62.64	35.06	84.14	1.00	35.60	14.24	14.24
		62.64	35.06	84.14	1.00	35.60	14.24	14.24

PESO POR m2 = 0.560

 **** CALCULO DEL ESPECTRO DE UMBRAL DE DAÑO ****

VALORES PARA EL ESPECTRO Sad DE UMBRAL DE DAÑO (Amortiguamiento 2% del critico)

VALOR DE Ad = 0.080
 VALOR DE Fv = 2.000
 VALOR DE S- = 2.500
 VALOR DE T0d= 0.250
 VALOR DE TCd= 1.250
 VALOR DE Tld= 6.000

VALOR DEL ESPECTRO Sd = 0.146

RELACION Sd DIVIDIDO Sa = 0.144

**** IRREGULARIDADES EN PLANTA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN PLANTA Y Fip = 1.00

**** IRREGULARIDADES EN ALTURA SEGUN NSR-10 ****

=====

NO HAY IRREGULARIDADES EN ALTURA Y Fia = 1.00
 NO HAY IRREGULARIDADES DE AUSENCIA DE REDUNDANCIA Y Fir = 1.00

EL VALOR DE R0 VA AJUSTADO POR R = FiP X Fia X Fir X R0 = 1.00 X R0

**** INDICES DE SOBRESFUERZO - VULNERABILIDAD ****

=====

EFFECTOS VERTICALES ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.110

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.575

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.-> 1

 Columnas y muros de concreto reforzado --> 0.575

**** VULNERABILIDAD DE HASSAN Y SOZEN ****

=====

DIRECC. PERPENDICULAR FACHADA -- NIV.No.->	1

	LIGERO

DIRECC. PARALELA FACHADA ----- NIV.No.->	1

	LIGERO

EXPECTATIVA GENERAL DE DANO = LIGERO

INDICES DE DESPLAZAMIENTO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->	1

	0.253

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->	1

	0.253

INDICES DE UMBRAL DE DAÑO - DERIVAS EN % DE hpiso

DIREC.PERPENDICULAR A LA FACHADA NIV.No->	1

	0.036

DIRECCION PARALELA A LA FACHADA NIV.No->	1

	0.036

**** ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES ****

*** ELEMENTOS ARQUITECTONICOS ***

Elementos de fachada están debidamente amarrados al sistema estructural

**** EVACUACION ****

=====

NO HAY PLAN DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS
NO HAY SEÑALIZACION DE EVACUACION PARA EMERGENCIAS

**** ASPECTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION INMEDIATA ****

=====

NO HAY ASPECTOS REFERENTES A ELEMENTOS NO ESTRUCTURALES QUE REQUIERAN ATENCION
INMEDIATA POR REPRESENTAR UN PELIGRO PARA LOS OCUPANTES O USUARIOS

El análisis de vulnerabilidad sísmica que se presenta aquí se realizó con base en información suministrada y recolectada para las edificaciones del SENA durante los meses de Abril y Junio del año 2014

*** INDICES GENERALES DE LA EDIFICACION (ISE - IFL)

=====

ISE = 0.575

IFL = 0.253

DISEÑO DE MUROS DE CONCRETO

CALCULO POR EJE X

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 3												
Viu	14.24 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i										
hp	2.1 m	Altura de Piso										
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio										
nL	2	número de luces del pórtico										
L	3.4 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio										
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico										
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico										
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f_{vn}	Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	1.0 m	7.1 t	15.0 tm	12.17	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	5.62 cm2	0.0062
Viu en el eje =			7.1 t									Ok

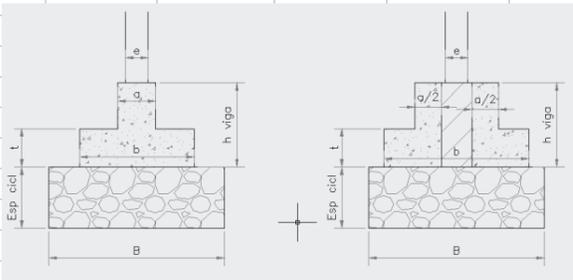
REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE 1												
Viu	14.24 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i										
hp	2.1 m	Altura de Piso										
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio										
nL	2	número de luces del pórtico										
L	3.4 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio										
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico										
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico										
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO					DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f_{vn}	Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	1.0 m	7.1 t	15.0 tm	12.17	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm2/m	5.62 cm2	0.0062
Viu en el eje =			7.1 t									Ok

CALCULO POR EJE Y

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE A													
Viu	14.24 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.1 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	2	número de luces del pórtico											
L	2.9 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	1.0 m	7.1 t	15.0 tm	12.17	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	5.62 cm ²	0.0062	Ok
Viu en el eje =			7.1 t										

REFUERZO ELEMENTOS DE RESISTENCIA SISMICA DIRECCION PARALELA A LA FACHADA EJE C													
Viu	14.24 t	Cortante debido a fuerzas laterales en el nivel i											
hp	2.1 m	Altura de Piso											
nP	2	Número de pórticos en la dirección bajo estudio											
nL	2	número de luces del pórtico											
L	2.9 m	Luz máxima en la dirección bajo estudio											
ne	2	Número de col/muros de borde del pórtico											
nc	1	Número de col/muros centrales del pórtico											
MUROS DE CONCRETO EN EL EJE EN LA DIRECCION BAJO ESTUDIO						DISEÑO A CORTANTE				DISEÑO A FLEXION			
	bw	l w	Vu	Mu	Astotal	vu	rho horiz	f _{vn}		Ass	Ase	rho	
Muro 1	0.15 m	1.0 m	7.1 t	15.0 tm	12.17	0.47 MPa	0.0025	1.36 MPa	OK	3.8cm ² /m	5.62 cm ²	0.0062	Ok
Viu en el eje =			7.1 t										

DISEÑO DE CIMENTACIÓN

RECALCE DE CIMENTACION DE MUROS						
Sede	POPAYAN					
Edificación No	51					
Elemento	1					
Capac Portante, qa	48.5 t/m ²					
1,33 qa =	64.505 t/m ²					
Long muro=	1.00 m					
h muro =	2.10 m					
e, esp muro =	0.15 m					
γ muro=	2400.00 kg/m ³					
Esp ciclópeo	0.90 m					
b, ancho min zap =	0.25 m					
b real	0.65 m					
t, esp zap =	0.25 m					
Long Zapata=	2.10 m					
B, ancho total =	1.50 m					
I pedestal	1.00 m					
			3.6225			
						
CARGAS EXTERNAS GRAVITACIONALES						
	AFERENCIA [m ²]	CARGA [kg/m ²]	CARGA [kg/m]	CARGA [kg]		
Dp, propio muro+zap+cicl			7,658	7,658		
D, Muerta	15	250	3,750	3,750		
L, Viva	0	0	-	-		
Lr, Viva cub	15	50	750	750		
CARGAS SISMICAS						
PE	0.00 kg					
ME	5,625 kg-m					
REVISION DE ESFUERZOS TRANSMITIDOS AL SUELO						
	COMBINACIONES		EXCENT [m]		Pov [kg]	q [t/m ²]
COMB 1	D+0.7E		0.35	OK	11,408	8.62 OK
COMB 2	D+0.75(0.7E)+0.75L+0.75Lr		0.26	OK	11,971	7.74 OK

7 PLANOS DE REFORZAMIENTO

Adjunto a este informe se encuentran localizados los planos de reforzamiento en formato medio pliego en papel bond y un disco magnético (CD) con los planos de reforzamiento y sus respectivos detalles estructurales por edificación.

En el Plano E-01, se encuentra la lista de planos estructurales por edificación a manera de índice y las especificaciones de los materiales relacionados con el reforzamiento.

8 BIBLIOGRAFÍA

ATC - Applied Technology Council, (1996), **Seismic Evaluation and Retrofit of Concrete Buildings – ATC-40**, ATC, Redwood City, CA, USA.

AIS - Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, (1997), **Requisitos Sísmicos para Edificaciones - Norma AIS 100-97**, AIS, Bogotá, Colombia, 2 Vol.

AIS - Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, (1986), **Adición, Modificación y Remodelación del Sistema Estructural de Edificaciones Existentes Antes de la Vigencia del Decreto 1400/84 - Norma AIS 150-86**, AIS, Bogotá.

Congreso de la República de Colombia, (1997), **Ley 400 de 1997 - Por la cual se adoptan normas sobre construcciones sismo resistentes**, Publicación realizada por la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, Santafé de Bogotá D. C., Colombia, 19 de Agosto, 28 p.

FEMA, (1999), **NEHRP Guidelines for the Seismic Rehabilitation of Buildings, Federal Emergency Management Agency**, FEMA 276, Building Seismic Safety Council, Washington, D.C., USA.

FEMA - Federal Emergency Management Agency, (1997), **NEHRP Guidelines for the Seismic Rehabilitation of Buildings**, FEMA 273/274, Building Seismic Safety Council, Washington, D.C., USA.

FEMA - Federal Emergency Management Agency, (1998), **FEMA 306 - Evaluation of earthquake damaged concrete and masonry wall buildings - Basic procedures manual**, Prepared by: Applied Technology Council (ATC-43 Project), Redwood City, CA, USA, 250 p.

Hassan, A. F., and Sozen, M. A., (1997), **Seismic Vulnerability Assessment of Low-Rise Buildings in Regions with Infrequent Earthquakes**, ACI Structural Journal, American Concrete Institute, Farmington Hills, MI, USA, (January-February), p. 31-39.

García, L. E., A. Sarria, R. Caicedo, y J. Muñoz, (1987), **Adición, Modificación y Remodelación del Sistema Estructural de Edificaciones Existentes Antes de la Vigencia del Decreto 1400/84**, Séptimas Jornadas Estructurales, Sociedad Colombiana de Ingenieros, Bogotá, Colombia.

Ministerio de Ambiente, Vivienda y Desarrollo Territorial (2010), **Decreto No. 926 de 2010 - Por el cual se establecen los requisitos de carácter técnico y científico para construcciones sismo resistentes NSR-10**, Publicación realizada por la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, Bogotá D. C., Colombia, 19 de Marzo, 4 volúmenes.

Ministerio de Desarrollo Económico, (1998), **Decreto No. 33 de 1998 - Por el cual se establecen los requisitos de carácter técnico y científico para construcciones sismo resistentes NSR-98**, Publicación realizada por la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, Santafé de Bogotá D. C., Colombia, 9 de Enero, 856 p.

Ministerio de Obras Públicas y Transporte - MOPT, (1984), **Decreto 1400 de Junio 7 de 1984 - Código Colombiano de Construcciones Sismo Resistentes**, Publicación realizada por la Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica, AIS, Bogotá, Colombia, 307 p.