



Training and Communication for Earthquake Risk Assessment TREQ Project

Evaluación de Riesgo Sísmico para Santiago de Cali

Entregable 2.6.2 – versión 1.0.0



Evaluación del riesgo sísmico para Santiago de Cali www.globalquakemodel.org

Evaluación del riesgo sísmico para Santiago de Cali

Reporte D2.6.2

Reporte técnico producido en el contexto del proyecto TREQ

Versión 1.0.0 – Junio, 2022

Colaboradores

Nombre	Institución
Ana Beatriz Acevedo	Universidad EAFIT
Monica Arcila Rivera	Dirección de Geoamenazas, Servicio Geológico Colombiano (SGC)
Juliana Arenas Guzman	Universidad EAFIT
Fernando Javier Díaz	Dirección de Geoamenazas, Servicio Geológico Colombiano (SGC)
Alejandro Calderón Carpio	Fundación GEM
Shreyasvi Chandrasekhar	Fundación GEM
Robert Chase	United States Geological Survey (USGS)
Srahyrlandy Rocio Diaz Sanchez	Secretaría de Gestión del Riesgo de Emergencias y Desastres
Julio García Pelaez	Antiguo miembro de la Fundación GEM
Robin Gee	Antiguo miembro de la Fundación GEM
Miguel Genaro Mora	Dirección de Geoamenazas, Servicio Geológico Colombiano (SGC)
Julian Gomez Arbelaez	Secretaría de Gestión del Riesgo de Emergencias y Desastres
Natalia Gomez Mazuera	Ingeneira Civil, Cali
Marco Pagani	Fundación GEM
Hector Jose Perez Barrera	Dirección de Geoamenazas, Servicio Geológico Colombiano (SGC)
Andrés Prieto	Oficinas de Planeación Municipal
Richard Styron	Fundación GEM
Lana Todorović	Fundación GEM
Catalina Yepes Estrada	Fundación GEM

Cita: Yepes-Estrada C, Calderon A, Acevedo A, Perez H (2022). Evaluación de Riesgo Sísmico para Santiago de Cali. GEM-TREQ Reporte Técnico D2.6.2.

Agradecimientos

Este informe hace parte del proyecto financiado por la Agencia de los Estados Unidos para el Desarrollo Internacional (USAID) y la Oficina de Asistencia Humanitaria (BHA) para la Capacitación y Comunicación para la Evaluación del Riesgo por Terremotos (TREQ, Training and Communication for Earthquake Risk Assessment), subvención AID-OFDA-G-720FDA19GR00273. La Fundación Global Earthquake Model administra y ejecuta los recursos de USAID e implementa el proyecto en colaboración con las partes interesadas locales.

Se reconoce y agradece el aporte de los equipos del Área Metropolitana del Valle de Aburrá (AMVA), del Proyecto Sistema de Alerta Temprana de Medellín y el Valle de Aburrá (SIATA) y de la Universidad EAFIT que aportaron en la generación del presente material y que contribuyeron en la realización de los talleres piloto con la comunidad.

Este informe ha sido posible gracias al apoyo y la generosidad del pueblo estadounidense a través de la Agencia de los Estados Unidos para el Desarrollo Internacional (USAID) y la Oficina de Asistencia Humanitaria (BHA).

Derechos y permisos

Salvo que se indique lo contrario, este trabajo está disponible bajo los términos de Creative Commons License Attribution - ShareAlike 4.0 International (CC BY-NC-SA 4.0). Puede descargar este informe y compartirlo con otras personas siempre que proporcione el crédito adecuado, pero no puede cambiarlo de ninguna manera, ni utilizarlo comercialmente.

Los puntos de vista e interpretaciones de este documento pertenecen a los autores individuales y no deben atribuirse a la Fundación GEM. En ellos también recae la responsabilidad de los datos científicos y técnicos presentados. Los autores han tenido mucho cuidado para asegurar la exactitud de la información en este informe, pero no aceptan responsabilidad por el material, ni aceptan responsabilidad por el uso del material.

Copyright © 2022 GEM Foundation

http://www.globalquakemodel.org/

CONTENIDO

Página

Со	nter	nido	4
Lis	Lista de Figuras6		
Lis	Lista de Tablas9		
Re	Resumen Ejecutivo		
Int	rodu	ucción	14
1.	Ame	enaza Sísmica	20
	1.1	Fuentes de amenaza sísmica	21
	1.2	Modelos de movimiento del terreno e incertidumbre epistémica	23
	1.3	Resultados de amenaza sísmica en roca	25
2.	Cara	acterización de los efectos de sitio	30
	2.1	Información geotécnica y geofísica	30
	2.2	Metodología para el análisis de efectos de sitio	33
	2.3	Funciones de amplificación del movimiento del suelo (AF)	36
3.	Мос	delo de Exposición	38
	3.1	Demografía y división administrativa de la ciudad	38
	3.2	Recopilación de datos	39
	3.3	Clasificación de las edificaciones	39
	3.4	Tipologías o clases constructivas predominantes	42
	3.5	Modelo de exposición de la ciudad	45
4.	Мос	delos de Vulnerabilidad	48
	4.1	Base de datos de vulnerabilidad global GEM	48
5.	Ries	sgo Sísmico	51
	5.1	Riesgo determinista: escenarios de riesgo para la ciudad	51

	Lista de escenarios sísmicos	.52
	Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos	.53
	Perfiles de preparación y respuesta ante emergencias	.55
	Limitaciones de los perfiles de riesgo	.57
5.2	Evaluación probabilista: eventos estocásticos para la ciudad	.72
	Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos	.72
	Perfil de mitigación y gestión del riesgo	.73
Refe	erencias	. 76
	5.2 Ref	Lista de escenarios sísmicos Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos Perfiles de preparación y respuesta ante emergencias Limitaciones de los perfiles de riesgo 5.2 Evaluación probabilista: eventos estocásticos para la ciudad Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos Perfil de mitigación y gestión del riesgo Referencias

LISTA DE FIGURAS

Figura 1. Uno de trece perfiles de preparación y respuesta ante emergencias para un evento sísmico originado en la falla Dagua Calima en las cercanías de la ciudad
Figura 2. Perfil de mitigación y gestión del riesgo a largo plazo para Cali
Figura 3. Mapa de división administrativa de Cali en corregimientos (azules) y comunas (purpura) subdivididas en barrios
Figura 4. Los tres componentes del riesgo catastrófico: la amenaza, la exposición y la vulnerabilidad. Fuente GFDRR (2014)
Figura 5: Vistazo del repositorio de acceso abierto en línea con los modelos y resultados del Proyecto TREQ.17
Figura 6. Modelos de corteza superficial en Colombia. [Izquierda] Modelo clásico de fuentes tipo área. [Derecha] Modelo de sismicidad distribuida (zonas anchas) + fallas activas. Fuente: Arcila el at. (2020)
Figura 7. Modelos de la subducción interface para Colombia. [Izquierda] Modelo no segmentado. [Derecha] Modelo segmentado. Fuente: Arcila el at. (2020)
Figura 8. Fuentes de amenaza para Colombia. [Izquierda] Modelos en placa de subducción. [Derecha] Modelo de sismicidad profunda. Fuente: Arcila el at. (2020)
Figura 9. Modelos de movimiento del terreno (GMPEs) para cada ambiente tectónico en Colombia y sus correspondientes pesos en el árbol lógico. Fuente: Arcila et al. (2020)
Figura 10. Mapa de aceleración pico-efectiva (PGA) promedio para el 2% de probabilidad de excedencia en 50 años en roca (Vs30 = 760 m/s). Fuente: Arcila et al. (2020)2000
Figura 11. Resultados de desagregación sísmica para la ciudad de Cali para el 10% de probabilidad de excedencia en 50 años. [Izquierda] PGA medio y una combinación de magnitud y distancia. [Derecha] desagregación por ambiente tectónico para diferentes medidas de intensidad. Fuente: Arcila el at. (2020)
Figura 12. Fallas activas en la región del Valle del Cauca, Colombia. Las líneas azules son las trazas de la falla Cauca-Cali-Patia (segmentos) y en rojo las fallas consideradas por Arcila et al. (2020)
Figura 13. Mapas de PGA promedio para Cali (en de roca) para el 10% (izquierda) y 2% (derecha) de probabilidad de excedencia en 50 años
Figura 14. Desagregación de la amenaza sísmica en PGA (en roca) para el 10% de probabilidad de excedencia en 50 años para la ciudad de Cali. [Izquierda] Magnitud - Distancia - Épsilon. [Derecha] Latitud - Longitud - Región Tectónica

Figura 15. Mapas de amenaza en roca (Vs30=800m/s) para PGA con 10% PoE en 50 años, junto con microzonas, estaciones y exposición consideradas en este estudio
Figura 16. [Izquierda] Perfiles Vs digitalizados para Cali (datos de Ingeominas y Dagma, 2005). [Derecha] Perfiles Vs extendidos al lecho rocoso de referencia (Vs = 800 m/s) 32
Figura 17. Esquema con metodología para la caracterización de los efectos de sitio. Fuente: Reporte TREQ D.2.2.4 (Gee et al., 2021)
Figura 18. Ejemplo de las funciones de amplificación simuladas para el mismo movimiento de entrada en dos sitios diferentes: a) suelo rígido con Vs30=418m/s (izquierda), y b) suelo blando con Vs30=273 m/s (derecha). Las funciones se estimaron para cuatro períodos (PGA, 0.3, 0.6 y 1.0 segundo) y los círculos negros representan la mediana de la amplificación usando el método "LOWESS" en la regresión
Figura 19. Modelo de respuesta del suelo para Cali. Funciones de amplificación (AF) indicando la mediana en cada zona homogénea para diferentes períodos
Figura 20. Distribución de las 580 mil viviendas en la ciudad de Cali por tipo, material de construcción predominante y material de pisos predominante. Fuente: Censo de Población y Vivienda de 2018 (DANE, 2018)
Figura 21. Casas de mampostería confinada cumpliendo e incumpliendo la normativa NSR-10 en los barrios San Fernando y El Caney, respectivamente. Tomadas de: Google Maps (2020)
Figura 22. Edificios de muros vaciados en sitio y prefabricados de concreto reforzado en el Barrio Buenos Aires y Torres Comfandi. Tomados de Google Maps (2020) y OSSO (2017)
Figura 23. Distribución del número de edificaciones a nivel de barrio y el valor económico de la ciudad a nivel de comuna
Figura 24. Distribución del número de edificaciones, los ocupantes y el valor expuesto de la ciudad por zona sísmica de acuerdo con Ingeominas y Dagma (2005)
Figura 25. (Arriba) Modelos de fragilidad utilizados para la estimación de daños en edificios para mampostería

Figura 28. Ejemplo de la tabla de comunidades en alto riesgo ante el evento sísmico, mostral	ndo el promedio del
resto de métricas de riesgo obtenidos para cada una	

LISTA DE TABLAS

Tabla 1. Reportes (deliverables) generados en el marco del proyecto TREQ con respecto a la evaluación de la
amenaza y el riesgo sísmico a nivel urbano
Tabla 2. Estadísticas principales de tamaño y costo de reemplazo de las edificaciones en la ciudad, por estrato socioeconómico
Tabla 3. Lista de rupturas sísmicas y sus características utilizadas para estimar el riesgo determinista en Cali. Toda la información referente a la ruptura puede encontrarse en el reporte anexo "D2.4.1 Base de rupturas
seleccionadas para el análisis de escenarios"53

RESUMEN EJECUTIVO

El presente documento es el resultado del esfuerzo colaborativo entre la Fundación GEM, el Servicio Geológico de los Estados Unidos, la Secretaría de Gestión del Riesgo de Cali, el Servicio Geológico Colombiano y la Universidad EAFIT. El objetivo de este reporte es presentar los resultados de la evaluación de riesgo urbano para la ciudad de Santiago de Cali, obtenidos dentro del contexto del Proyecto para la Comunicación y Formación en la Evaluación de Riesgos por Terremotos (TREQ), financiado por la Oficina de Ayuda Humanitaria de los Estados Unidos (BHA, por sus siglas en inglés).

La evaluación del riesgo sísmico a nivel urbano requiere de diversos componentes. Este reporte aborda cada componente en una sección que describe en detalle el conjunto de datos y la metodología utilizada para desarrollarlos. En la sección del modelo de amenaza sísmica de la ciudad, se encuentra la descripción de las fuentes de sismicidad en la región y los modelos de movimiento del terreno que permiten evaluar la intensidad de la acción sísmica. Para la ciudad se desarrollaron también modelos de amplificación de la intensidad que toman en cuenta las características de los estratos de suelo locales. En Cali se utilizó el modelo de amenaza sísmica nacional del Servicio Geológico Colombiano, propuesto por Arcila et al. (2020), el cuál estima que la amenaza sísmica en la ciudad corresponde a una aceleración pico del terreno (PGA) promedio de 0.68 g en roca, con una probabilidad de excedencia del 2 % en 50 años. Para la ciudad también se desarrollaron funciones de amplificación sísmica para tomar en cuenta de forma explícita las características de los suelos de la ciudad en las estimaciones de riesgo. Se encontró que en Cali la intensidad sísmica se modifica de forma significativa dependiendo de la zona sísmica. En las zonas sísmicas 4c, 4d, 5 y 6, donde reside más del 70% de los ocupantes y el valor económico expuesto de la ciudad, se encontró que la amplificación sísmica es significativamente menor al usar los modelos de respuesta del suelo que se desarrollaron usando los estudios de microzonificación sísmica disponibles, en comparación con valores aproximados caracterizando el suelo.

En la sección del modelo de exposición se describe el inventario de las edificaciones urbanas expuestas a la amenaza sísmica. Este modelo es una representación de la ciudad, sus habitantes y su ambiente construido en el año 2020. Para Cali se elaboró un modelo de exposición que abarca todo el límite urbano e incluye el número de estructuras, su ocupación, uso, ubicación, y caracterización estructural (e.g. material constructivo, altura y edad de constructiva), así como una evaluación del costo económico de reconstruir la edificación en caso de ser destruida en un evento sísmico. El modelo de exposición más de 340,000 edificaciones. Incluye estructuras de uso residencial, comercial, industrial, educativas, institucionales y de salud, con un costo de reemplazo superior a los 222 trillones de pesos colombianos (COP) y más de 2 millones de habitantes. Durante la elaboración de la base datos se determinó que más del 48% de los habitantes vive en estructuras de 1 a 2 pisos con un nivel de provisiones sísmicas bajas, lo cual contribuye de forma significativa al riesgo sísmico de la ciudad.

La sección de modelos de vulnerabilidad describe la metodología empleada para estimar la vulnerabilidad física de las edificaciones. La vulnerabilidad asocia la intensidad de agitación del terreno con un índice de pérdida. Por ende, permite estimar las pérdidas en cada estructura dada la ocurrencia de uno o varios eventos sísmicos. Para Cali se utilizaron más de 200 modelos de vulnerabilidad sísmica para realizar estimaciones de pérdidas. Estos incluyen las tipologías estructurales más importantes identificadas durante la caracterización de las edificaciones de la ciudad, que son la mampostería reforzada y no reforzada de 1 a 2 pisos, y el concreto reforzado utilizado en estructuras de mediana altura (6 a 10 pisos). Con dichos modelos se han hecho estimaciones de diferentes niveles de daño (ligero, moderado, extenso, completo y colapso), afectación humana (desplazados, heridos de gravedad y fatalidades) y de pérdidas económicas para informar políticas de preparación y mitigación del riesgo a futuro.

En la sección de riesgo sísmico se presentan los resultados obtenidos para Cali. En este reporte el riesgo se presenta de forma determinística y probabilística. El riesgo determinístico es el riesgo estimado debido a la ocurrencia de un solo evento sísmico de características definidas. Dicho evento puede ser un sismo pasado o un sismo hipotético que es de gran relevancia para la ciudad debido a sus características (e.g. cercanía a la ciudad, régimen tectónico, y frecuencia de ocurrencia). Para Cali se realizó una selección de 13 escenarios sísmicos relevantes para la ciudad. Para cada uno se ha evaluado el impacto que tendría en la ciudad en sus condiciones actuales. Los resultados de riesgo determinístico tienen la intención de informar las políticas de preparación y respuesta para eventos de impacto mediano hasta muy alto, dependiendo de la magnitud y la ubicación del evento analizado. De los eventos analizados se concluyó que un evento hipotético al noroeste en la Saliente de Buga, con una magnitud de 6.5 y una profundidad de 10 km, sería de mediano impacto para la ciudad, causando en promedio más de 480 estructuras colapsadas, 300 fatalidades y 6,400 miles de millones de pesos colombianos, equivalentes al 3% del valor económico total de la construcción en la ciudad. El escenario de mayor impacto es un sismo hipotético superficial, con origen en la falla de Dagua Calima, con una magnitud de 6.5 y una profundidad de 10 kilómetros. En este caso se estima que el resultado promedio sería más de 1,800 colapsos, 1,200 fatalidades y 22 mil millones de pesos colombianos, equivalentes a un 11% del valor económico total de la construcción de la ciudad. El riesgo estimado por escenarios provee métricas del impacto total en la ciudad en términos de estructuras colapsadas, desplazados, heridos y fatalidades. Por consiguiente, tiene la intención de apoyar acciones de preparación ante desastres probables. Los resultados para cada escenario se presentan en una serie de perfiles de riesgo de preparación y respuesta ante emergencias, como se muestra en la Figura 1. Estos perfiles han sido trabajados en conjunto con el grupo técnico de la ciudad y profesionales en áreas de respuesta ante desastres y ayuda humanitaria. El marco metodológico y el resto de los eventos analizados pueden encontrarse en la sección de riesgo sísmico para la ciudad.



Figura 1. Uno de trece perfiles de preparación y respuesta ante emergencias para un evento sísmico originado en la falla Dagua Calima en las cercanías de la ciudad.

El riesgo probabilístico es el riesgo estimado tomando en cuenta todos los eventos sísmicos que pueden ocurrir dentro de un periodo de tiempo determinado. Debido a esto, es el riesgo que la sismicidad de la región representa para la ciudad a futuro y puede informar políticas de gestión del riesgo y mitigación de vulnerabilidad física y social a largo plazo. Para Cali se evaluó el riesgo probabilístico para un periodo de 100,000 años. Para cada uno de los eventos sísmicos dañinos simulados dentro de este periodo estimamos el daño y las pérdidas humanas y económicas para la ciudad. En el análisis determinamos cuáles comunidades (comunas y barrios) sufren mayores pérdidas a lo largo del tiempo de sismicidad, identificamos los factores que contribuyen más al daño y las pérdidas, y determinamos la frecuencia con la que pueden ocurrir eventos sísmicos con el mayor potencial destructivo. Los resultados indican que dentro del tiempo de sismicidad, Cali puede tener pérdidas de 8 fatalidades y 168 miles de millones de pesos colombianos en un promedio anual. En el análisis los 5 barrios más afectados debido a su vulnerabilidad física, exposición a los eventos sísmicos y la condición de los suelos son Bretaña, El Nacional, Marco Fidel Suárez, San Antonio y la Isla. Los resultados probabilísticos del riesgo se presentan en este reporte en la forma de un perfil de mitigación y gestión del riesgo, el cual se presenta en la Figura 2. Este perfil también ha sido elaborado en conjunto

con el grupo técnico de la ciudad y profesionales en áreas de respuesta ante desastres y ayuda humanitaria.



Figura 2. Perfil de mitigación y gestión del riesgo a largo plazo para Cali.

INTRODUCCIÓN

Santiago de Cali, más conocida como Cali, es la ciudad del suroccidente colombiano de mayor importancia. Es el centro urbano más grande conectado al puerto de Buenaventura en la costa pacífica y al centro de producción industrial de Yumbo. Actualmente alberga cerca del 5% de la población nacional, la mitad de la población del departamento Valle del Cauca y es una de las economías de mayor crecimiento en el país. De acuerdo con estadísticas oficiales (DANE, 2018; DAP, 2020). Cali pasó de tener 2.11 millones de habitantes en el año 1999 a 2.46 millones en el 2020. De estos, 2.45 millones (98%) se encuentran dentro del perímetro urbano de la ciudad, distribuidos en 22 divisiones administrativas llamadas Comunas y 335 barrios. En las zonas rurales habitan aproximadamente 37 mil habitantes en 15 divisiones administrativas denominadas corregimientos y 84 veredas, como se observa en la Figura 3. De acuerdo con el Atlas de Riesgo de Colombia (UNGRD, 2018) las principales amenazas de la ciudad son los terremotos y las inundaciones.



Figura 3. Mapa de división administrativa de Cali en corregimientos (azules) y comunas (purpura) subdivididas en barrios.

Cali está ubicada en una cuenca entre la Cordillera Occidental al oeste y el Río Cauca al este. Los depósitos de la cuenca están compuestos principalmente por suelos arcillosos, limosos y materiales de origen volcánico, y el espesor de los depósitos aumenta de oeste a este, alcanzando cientos de metros en el este de la ciudad (Ingeominas y Dagma, 2005). Según la clasificación del territorio establecida en la más reciente Norma Sismo Resistente, NSR-10 (AIS, 2010), Cali es la ciudad más

grande de Colombia ubicada en una zona de alta sismicidad. Desde 1566 ha habido más de 20 terremotos que han causado importantes daños a la ciudad. Entre los más relevantes en su historia moderna se encuentran los sismos de Manizales (Mw 7.2) y Tumaco (Mw 8.1) de 1979 que causaron más de 450 muertos en la costa del Pacífico, así como el terremoto de Popayán de 1983 (Mw 5.7) que provocó más de 400 millones de dólares en pérdidas en el departamento del Valle del Cauca y casi el 1% de pérdida del PIB del país (Días, 1999).

Dada la historia de los terremotos que ha experimentado la ciudad y que comprometieron la estabilidad de su infraestructura y la seguridad de sus habitantes, hoy en día se cuenta con un plan de ordenamiento territorial (POT) en el que existe el mandato de mejorar el entendimiento de las amenazas naturales y sus asociados riesgos, así como de reducir y mitigar los efectos de los mismos (Plan de Ordenamiento Territorial - POT, 2014).

Para realizar una evaluación de riesgo sísmico a nivel urbano es necesario contar con tres componentes: la amenaza sísmica y su posible amplificación debido a la calidad de los suelos locales, la exposición y la vulnerabilidad, como se esquematiza en la Figura 4. La amenaza se refiere a la probabilidad de que ocurra un fenómeno natural potencialmente destructivo en un lugar dado (en este caso, un terremoto); en el caso del análisis a nivel urbano es importante incorporar las características del suelo de la ciudad (resultados de microzonificaciones sísmicas), con el fin de proporcionar estimativos más certeros según las condiciones locales. Un modelo de exposición debe describir, de la forma más detallada posible, los elementos que se encuentran amenazados por el fenómeno natural; dichos elementos, pueden ser edificios residenciales, escuelas hospitales, puentes y demás, y deben ser examinados para cuantificar correctamente su vulnerabilidad física y potencial estado de riesgo (GFDRR 2014).



Figura 4. Los tres componentes del riesgo catastrófico: la amenaza, la exposición y la vulnerabilidad. Fuente GFDRR (2014).

El presente reporte sintetiza los modelos y resultados de la evaluación de la amenaza y el riesgo sísmico para la ciudad de Santiago de Cali. Primero se describe el modelo de amenaza sísmica utilizado (fuentes de sismicidad, árboles lógicos) y se presentan los resultados, tales como mapas y curvas de amenaza sísmica, enfocándose en la situación actual de la ciudad. Seguidamente se presentan las

suposiciones y resultados de las consideraciones de los efectos de sitio, es decir, la incorporación de los resultados disponibles de la microzonificación sísmica y la exploración de los suelos. En esta sección se presentan las funciones de amplificación del movimiento del suelo obtenidas para las diferentes zonas homogéneas. Posteriormente se resume la metodología y resultados del modelo de exposición desarrollado conjuntamente con la comunidad científica de la ciudad, resaltando las tipologías constructivas más comunes en la ciudad y mapas que permiten visualizar la distribución espacial de las edificaciones según sus características constructivas. Para la componente de la vulnerabilidad, se resume la metodología y se referencia las funciones de fragilidad y vulnerabilidad utilizadas en los análisis. Finalmente, se presentan los resultados de la evaluación del riesgo sísmico en la ciudad. Los resultados incluyen la evaluación del riesgo determinista y probabilista. Para el riesgo determinista se presentan los resultados en forma de perfiles de preparación y respuesta. Para el riesgo probabilista se presentan los resultados en forma de un perfil de mitigación y gestión del riesgo.

Este trabajo es el resultado de las actividades desarrolladas en el marco del proyecto TREQ (Training and Communication for Earthquake Risk Assessment, por sus siglas en inglés, o Capacitación y Comunicación para la Evaluación del Riesgo por Terremotos), el cual está financiado por la Agencia de los Estados Unidos para el Desarrollo Internacional (USAID) y la Oficina de Asistencia Humanitaria (BHA). El proyecto TREQ está diseñado para demostrar cómo la evaluación de amenazas y riesgos de terremotos puede informar a los tomadores de decisiones sobre el desarrollo de políticas de reducción de riesgos, así como el riesgo de terremotos puede comunicarse adecuadamente a las partes interesadas y al público en general. Los resultados de este trabajo pueden utilizarse para informar estrategias de reducción del riesgo de desastres, así como el entendimiento y conocimiento del riesgo sísmico a nivel público.

El proyecto TREQ se enfocó en dos objetivos principales: 1) la evaluación detallada de la amenaza y el riesgo sísmico a nivel urbano y 2) el entrenamiento y comunicación de dichas ciencias a las comunidades y gobiernos involucrados. Por su importancia estratégica, nivel patrimonial y estado de amenaza, tres ciudades de Suramérica y el Caribe fueron seleccionadas para la implementación de esta iniciativa: Quito (Ecuador), Cali (Colombia) y Santiago de los Caballeros (República Dominicana). La Tabla 1 presenta los reportes ("deliverables") generados en el marco del proyecto TREQ, con respecto a la evaluación de la amenaza y el riesgo sísmico a nivel urbano. La documentación complementaria a este TREQ reporte está disponible en la página web del proyecto (https://www.globalquakemodel.org/proj/treq) y a lo largo del reporte se referencian documentos que profundizan en los diferentes temas presentados. Para facilitar la transferencia del conocimiento adquirido por las partes involucradas se creó un repositorio en línea de acceso abierto en este enlace: https://github.com/gem/treq-riesgo-urbano. Este repositorio contiene los diferentes componentes del modelo de riesgo desarrollados junto al grupo técnico de la ciudad y los resultados que se presentan en este reporte. La Figura 5 contiene un vistazo del repositorio. También hay dos videos en el canal de YouTube de la Fundación GEM donde se presentan estos resultados y el repositorio de información

generado para la ciudad en los siguientes enlaces: https://youtu.be/EgGev6_ZGF4 y https://youtu.be/mVhQ0ZQchLY

SANTIAGO DE CALI, COLOMBIA Evaluación del riesgo sísmico a nivel urbano

📂 En este repositorio

En este repositorio se puede encontrar los modelos desarrollados y resultados obtenidos para la evaluación del riesgo sísmico en la ciudad.

- Amenaza: Incluye información relativa al modelo de amenaza sísmica de referencia utilizado en los cálculos probabilísticos y para la selección de los escenarios sísmicos
- Condiciones_Sitio: Archivos con los modelos de las condiciones de sitio en formato compatible con OpenQuake
- Exposicion: Archivos con el modelo de exposición para la ciudad y los esquemas de clasificación que relacionan las tipologías constructivas y su vulnerabilidad (taxonomy_mapping) en formato compatible con OpenQuake.
- · GIS: Capas georeferenciadas con los mapas de la ciudad con diferentes niveles administrativos
- Mapas: Mapas e imágenes con los modelos o resultados para la ciudad
- · OpenQuake: Archivos de configuración para realizar los escenarios de riesgo o los cálculos probabilísticos
- · Riesgo: Resultados del análisis de riesgo usando OpenQuake y perfiles para la ciudad
- · Rupturas_Sismicas: Rupturas de los escenarios de riesgo sísmico seleccionados en formato compatible con OpenQuake

Vistazo de los resultados de riesgo sísmico

El reporte Evaluación del riesgo sísmico para Santiago de Cali presenta los detalles de los modelos utilizados y resultados obtenidos.

Perfiles de mitigación del riesgo sísmico (mediano y largo plazo)



Figura 5: Vistazo del repositorio de acceso abierto en línea con los modelos y resultados del Proyecto TREQ.

Tabla 1. Reportes (deliverables) generados en el marco del proyecto TREQ con respecto a la evaluación de la amenaza y el riesgo sísmico a nivel urbano.

Evaluación de la amenaza sísmica

D2.2.1	Description of the compiled datasets and the selected seismic hazard models.	
	[Descripción de las bases de datos recopiladas y los modelos de amenaza sísmica seleccionados]	
D2.2.2	National earthquake hazard model for the Dominican Republic. [Modelo nacional de amenaza sísmica para la República Dominicana]	
D2.2.3	Seismic hazard results (rock and soil conditions)	
	[Resultados de amenaza sistilica (condiciones en Toca y en suelo)]	

D2.2.4 Seismic hazard analysis at the urban scale [Análisis de la amenaza sísmica a escala urbana]

Evaluación del riesgo sísmico

D2.3.1	Technical report with description of building classes identified in each city
	[Reporte sobre tipologías constructivas en las ciudades del Proyecto TREQ]

- D2.3.2 Geo-referenced exposure database of population and residential, industrial and commercial buildings, and where available, other occupancy classes. One database per city.
 [Base de datos de exposición georreferenciada de población y edificios residenciales, industriales y comerciales, y donde esté disponible, otras clases de ocupación. Una base de datos por ciudad.]
- D2.3.3 Database of fragility and vulnerability functions for each building class present in the exposure model. [Base de datos de funciones de fragilidad y vulnerabilidad para cada clase de edificio presente en el modelo de exposición.]
- D2.3.4 Maps and risk metrics generated for each city [Mapas y métricas de riesgo para cada ciudad]
- D2.3.5 An executive summary report with findings and highlights of the exposure, vulnerability and risk models. [Un informe de resumen ejecutivo con hallazgos y aspectos destacados de los modelos de exposición, vulnerabilidad y riesgo.]

Escenarios de riesgo sísmico

D2.4.1	Database with runtures selected for scenario analysis
	[Rasa da datas son runturas soleccionadas para anólisis de escenarios]
	[Duse de datos con raptaras seleccionadas para analisis de escenanos]
D2.4.2	Scenario hazard assessment for the representative earthquakes in each city. A report illustrating the
	methodologies, the selected scenarios and the results will be provided.
	[Evaluación de la peligrosidad del escenario para los sismos representativos de cada ciudad. Se proporcionará un
	informe ilustrativo de las metodologías, los escenarios seleccionados y los resultados.]

Aplicaciones específicas de los modelos de riesgo urbano

D2.5.1 Earthquake related Sendai Indicators for the Metropolitan District of Quito. [Indicadores de Sendai relacionados con el sismo para el Distrito Metropolitano de Quito.]

D2.5.2 Report for earthquake induced landslides and liquefaction in Cali. [Reporte de deslizamientos y licuefacción inducidos por sismo en Cali.]

1. Amenaza Sísmica

Para evaluar la amenaza y el riesgo sísmico a escala urbana es necesario generar estimaciones de amenaza sísmica que incorporen las características de la geología local y de la respuesta dinámica de los suelos, los cuales generalmente no se consideran en los estudios nacionales o regionales de amenaza sísmica.

El primer paso para seleccionar un modelo de amenaza sísmica de referencia para los análisis (tanto en roca como en suelo) fue la revisión crítica de los modelos disponibles para la ciudad. A pesar de que los principios básicos para construir este tipo de modelos siguen siendo casi los mismos en los últimos 50 años (Cornell, 1968; McGuire, 2004), existe una amplia variedad de metodologías y aplicaciones para desarrollar sus componentes principales y estimar la amenaza. El reporte *"D2.2.1 Descripción de las bases de datos recopiladas y los modelos de amenaza sísmica seleccionados"* presenta en detalle la revisión de los modelos existentes, sus potencialidades y limitaciones.

El modelo propuesto por Arcila et al. (2020) fue seleccionado como modelo de referencia para el municipio de Cali. Este modelo fue creado en el marco de una colaboración científica de tres años entre el Servicio Geológico Colombiano (SGC) y la Fundación GEM. Para construir el modelo, el SGC compiló un nuevo catálogo homogéneo de terremotos, utilizando información histórica revisada e información instrumental de distintas fuentes globales (como ISC, ISC-GEM, Storchak et al. 2013) y de fuentes regionales y locales. Adicionalmente, por medio de un enfoque multidisciplinario (ver detalles en Arcila et al., 2017, 2020) se mejoró el conocimiento actual sobre la tectónica activa y la deformación de la corteza en el territorio colombiano, brindando la posibilidad de desarrollar una caracterización compleja de las fuentes sísmicas.

Este modelo se utilizó para estimar las aceleraciones en el lecho rocoso (estimativos en roca), así como en la superficie del terreno empleando un modelo de efectos de sitio simplificado, el cual emplea la velocidad promedio de las ondas de corte en los primeros 30 metros de profundidad (Vs30) como proxy. La velocidad Vs30 ha sido usada en modelos de predicción de movimiento del terreno (o GMPE por sus siglas en inglés) desarrollados recientemente (véase por ejemplo Boore et al., 2014), y de ahí que se justifique su uso para el presente proyecto. El reporte *"D2.2.3 Resultados de amenaza sísmica (condiciones en roca y en suelo)"* presenta en detalle las características del modelo usado y sus resultados en la ciudad.

Esta sección presenta de forma resumida las características principales del modelo de amenaza y sus resultados para condiciones de roca utilizando el software OpenQuake Engine (Pagani et al. 2014). Se utilizó una malla de puntos uniformemente distribuidos (1 km de distancia) que cubre toda la ciudad y se estimaron aceleraciones para un 10% y un 2% de probabilidad de excedencia (PoE) en 50 años. Se consideraron varios períodos estructurales (es decir, aceleración máxima del suelo y aceleración

espectral a 0.2, 0.5, 1.0 y 2.0 segundos). Los espectros uniformes de amenaza se derivaron utilizando estos períodos espectrales para las probabilidades de excedencia consideradas. Además, se realizó un análisis de desagregación para identificar las fuentes que más contribuyen a la amenaza en roca de la ciudad.

1.1 Fuentes de amenaza sísmica

El modelo de Arcila et al (2020) propone cuatro componentes para la caracterización de los diferentes ambientes sismotectónicos identificados en el país. El primero utiliza un modelo de fuentes superficiales activas, que contiene 30 fuentes de área independientes, definidas usando el enfoque clásico (es decir, regiones con características temporales y espaciales homogéneas de sismicidad, tectónica y geodinámica). El segundo componente, también para un entorno poco profundo activo, integra fallas activas y fuentes puntuales (Figura 6 derecha). Para modelar la sismicidad distribuida, agrupa la sismicidad superficial compilada en el catálogo en 10 amplias fuentes tipo área y calcula la distribución de frecuencia de magnitud representativa siguiendo el mismo enfoque del componente anterior; posteriormente, la fuente tipo área se transforma en una cuadrícula igualmente espaciada de fuentes puntuales que representa de forma discreta la sismicidad. La distribución de las tasas de sismicidad en cada punto se "suaviza" utilizando un núcleo gaussiano (Frankel, 1995). Para las fallas activas corticales, estas se construyeron utilizando estimaciones tectónicas (geometría de las fallas, área de ruptura máxima, tasa de deslizamiento) en lugar de la sismicidad recopilada en el catálogo. Esta componente considera 171 fallas activas distribuidas espacialmente a lo largo de la cordillera de Los Andes.



Figura 6. Modelos de corteza superficial en Colombia. [Izquierda] Modelo clásico de fuentes tipo área. [Derecha] Modelo de sismicidad distribuida (zonas anchas) + fallas activas. Fuente: Arcila el at. (2020).

El tercer componente caracteriza las fuentes sísmicas relacionadas con la subducción de Nazca en el occidente del país. Se utilizaron grandes fallas "complejas" para modelar las fuentes de interface, mientras que un conjunto de rupturas no paramétricas con buzamiento de 45° y 135° y restringidas por los límites superior e inferior de la placa que caracterizan la sismicidad intraplaca. Se consideraron dos modelos de subducción alternativos: segmentado y no segmentado. Estos modelos se presentan en la Figura 7 y la Figura 8 (izquierda).



Figura 7. Modelos de la subducción interface para Colombia. [Izquierda] Modelo no segmentado. [Derecha] Modelo segmentado. Fuente: Arcila el at. (2020).

El último componente caracteriza al Nido de Bucaramanga, un ambiente tectónico colombiano único de sismicidad profunda no relacionado con la subducción de Nazca. Se utilizó un conjunto de rupturas no paramétricas (Figura 8 derecha) divididas en dos segmentos para caracterizar las fuentes relacionadas con este ambiente tectónico.



Figura 8. Fuentes de amenaza para Colombia. [Izquierda] Modelos en placa de subducción. [Derecha] Modelo de sismicidad profunda. Fuente: Arcila el at. (2020).

1.2 Modelos de movimiento del terreno e incertidumbre epistémica

La caracterización del movimiento del suelo del modelo nacional se beneficia de los registros de movimiento fuerte recopilados por el SGC en las últimas décadas. Estos datos se utilizaron para realizar una selección específica de las ecuaciones de atenuación, GMPEs, más apropiadas para cada ambiente tectónico (es decir, fuentes corticales, intraplaca, interface y sismicidad profunda), de acuerdo con los modelos disponibles en la literatura. El proceso de selección sigue el procedimiento clásico: i) preseleccionadas utilizando un conjunto de escenarios de ruptura con un rango de magnitudes y distancias de fuente a sitio para varios parámetros de movimiento del suelo (diagramas tipo Trellis); y iii) análisis residual para comparar los movimientos del suelo calculados por las GMPE preseleccionadas y los movimientos del suelo observados (es decir, valores máximos de registros de movimientos fuertes en el área de estudio). La Figura 9 presenta los modelos de movimiento del terreno definidos para cada ambiente tectónico y sus correspondientes pesos en el árbol lógico.

Ecuación de atenuación	Peso	
Fuentes Corticales		
Idriss2014	0.399	
CauzziEtAl2014	0.390	
AbrahamsonEtAl2014	0.211	
Fuentes de Subducción Interface		
AbrahamsonEtAl2015SInter	0.437	
ZhaoEtAI2006SInterNSHMP2008	0.348	
MontalvaEtAI2017SInter	0.215	
Fuentes de Subducción Intraplaca		
MontalvaEtAl2017SSlab	0.437	
AbrahamsonEtAl2015SSlab	0.358	
ZhaoEtAl2006SSlabNSHMP2014	0.205	
Fuente de Sismicidad Profunda		
ZhaoEtAI2006SSIabNSHMP2014	0.443	
AbrahamsonEtAl2015SSlab	0.285	
MontalvaEtAl2017SSlab	0.2725	

Figura 9. Modelos de movimiento del terreno (GMPEs) para cada ambiente tectónico en Colombia y sus correspondientes pesos en el árbol lógico. Fuente: Arcila et al. (2020).

El modelo de Arcila et al. (2020) considera incertidumbres epistémicas relacionadas tanto con la caracterización de las fuentes sísmicas como con la caracterización del movimiento del terreno. El árbol lógico del modelo de amenaza contiene cuatro regímenes tectónicos, cada uno con tres modelos de movimiento del terreno, en combinación dos modelos de fuentes, para un total 162 combinaciones o ramas conteniendo la incertidumbre epistémica del modelo de amenaza sísmica.

En la Figura 9 se hace notar que en la versión actual del modelo de amenaza de Arcila et al. (2020) se emplea la GMPE de MontalvaEtAl2O16Inter () en vez de MontalvaEtAl2O17Inter, y que los pesos de la fuente de subducción intraplaca también difieren de los de Arcila et al. Las diferencias indicadas corresponden a una actualización del modelo realizada por la fundación GEM y se verán reflejadas en la próxima actualización del modelo nacional de amenaza sísmica de Colombia.

1.3 Resultados de amenaza sísmica en roca

La Figura 10 presenta el mapa de amenaza sísmica para el PGA promedio para el 2% de probabilidad de excedencia en 50 años en roca (Vs30 = 760m/s). Los valores de amenaza más altos se distribuyen a lo largo de la costa del Pacífico, donde la amenaza está dominada por la contribución de las fuentes de subducción. Para esta probabilidad de excedencia también es evidente la influencia de algunas fallas activas poco profundas que producen aceleraciones considerables, por ejemplo, en la vecindad de Cúcuta. En Cali, las intensidades en roca alcanzan alrededor de 0.68g para PGA y más de 1.75g para SA(0.2s). Esto confirma que la ciudad de Cali es la ciudad colombiana más grande y económicamente importante expuesta a un nivel amenaza sísmica alto.

Los resultados de amenaza de este modelo incluyen mapas de intensidad, curvas, espectros de amenaza uniforme y desagregaciones de la amenaza para varios períodos de retorno (31, 225, 475, 975 y 2475 años) en una cuadrícula regular, espaciada cada 10km, cubriendo la totalidad del territorio colombiano. Como referencia se consideró un perfil tipo roca con un valor de Vs30 uniforme de 760m/s, y se utilizaron varias medidas de intensidad (aceleración pico efectiva, PGA, y aceleración espectral, SA, a 0.1, 0.2, 0.3, 0.5, 0.7, 1.0, 1.5, 2.0, 2.5, 3.0, 4.0 y 5.0 segundos).



Figura 10. Mapa de aceleración pico-efectiva (PGA) promedio para el 2% de probabilidad de excedencia en 50 años en roca (Vs30 = 760 m/s). Fuente: Arcila et al. (2020).

Considerando la ubicación geográfica de Cali, esta podría verse afectada tanto por terremotos corticales cercanos, como por eventos en la zona de subducción de Nazca. La Figura 11 presenta las

contribuciones a la amenaza según la desagregación para Cali mediante una combinación de magnitud y distancia (izquierda) y ambiente tectónico (derecha). Esta figura evidencia que eventos en dos posibles distancias diferentes podrían generar movimientos del terreno significativos en la ciudad. La primera posibilidad son eventos localizados cerca de la ciudad (aproximadamente a 25 km) con magnitudes Mw entre 5.5 y 7.0, generados por fallas corticales activas. La segunda posibilidad son eventos localizados a una distancia de entre 80 y 100 km de la ciudad, con magnitudes (y contribuciones) más grandes. Los resultados de desagregación en la Figura 11, también evidencian que la fuente de subducción que más contribuye a la amenaza es la intraplaca y que, como es de esperarse, la ciudad de no se ve afectada por las fuentes de sismicidad profundas.



Figura 11. Resultados de desagregación sísmica para la ciudad de Cali para el 10% de probabilidad de excedencia en 50 años. [Izquierda] PGA medio y una combinación de magnitud y distancia. [Derecha] desagregación por ambiente tectónico para diferentes medidas de intensidad. Fuente: Arcila el at. (2020).

El modelo original de Arcila et al. (2020) solamente considera las fallas con actividad tectónica reconocida, razón por la cual se excluyó a priori la falla Cauca-Cali-Patia, clasificada como potencialmente activa en la base de datos de fallas activas del SGC. Sin embargo, esta falla ha sido modelada en otros estudios, como la microzonificación sísmica de la ciudad (INGEOMINAS-DAGMA, 2005) y en los dos últimos estudios de amenaza utilizados como referencia para los códigos de diseño y construcción colombianos (AIS, 2019; Salgado et al. 2016; Bernal, 2014). Debido a la cercanía de la falla a la ciudad, su contribución a la amenaza total es significativa.

Consecuentemente, se decidió implementar la falla Cauca-Cali-Patia añadiéndola a las fuentes activas del estudio de referencia. La implementación sigue la misma metodología utilizada en Arcila et al. (2020), los parámetros relacionados con la geometría de la falla (es decir, traza de falla, estilo de falla y segmentación) se obtuvieron de la base de datos de fallas activas del SGC. Las estimaciones de la cinemática de la falla y la tasa de deslizamiento se basaron en un estudio reciente sobre el régimen de tensión y deformación en Colombia utilizando mecanismos focales de terremotos y datos geodésicos de Arcila y Muñoz-Martín (2020). En la Figura 12 se presenta la traza de la falla y su posición con respecto a la ciudad de Cali.



Figura 12. Fallas activas en la región del Valle del Cauca, Colombia. Las líneas azules son las trazas de la falla Cauca-Cali-Patia (segmentos) y en rojo las fallas consideradas por Arcila et al. (2020).

La Figura 13 presenta los mapas de amenaza sísmica para la aceleración pico efectiva (PGA) media incluyendo la falla Cauca-Patía. Los valores más altos de PGA alcanzan 0.38g y 0.70g para el 10% y 2% de probabilidad de excedencia en 50 años, los cuales están ubicados en la parte norte-oeste de la ciudad y los valores de amenaza disminuyen en la parte central y este de la ciudad. Predominantemente los valores de amenaza en la ciudad oscilan entre 0.35 y 0.37 g para el 10% de probabilidad de excedencia en 50 años y entre 0.66 y 0.70 g para el 2 % de probabilidad de excedencia en 50 años y entre 0.66 y 0.70 g para el 2 % de probabilidad de excedencia en 50 años.



Figura 13. Mapas de PGA promedio para Cali (en de roca) para el 10% (izquierda) y 2% (derecha) de probabilidad de excedencia en 50 años.

La desagregación de la amenaza sísmica se utiliza para identificar qué combinaciones de variables explicativas (por ejemplo, magnitud y distancia) tienen mayores contribuciones a un parámetro determinado del movimiento del terreno en un sitio específico y para una medida de intensidad y una probabilidad de excedencia específicos. En otras palabras, la desagregación indica qué fuentes, agrupadas por sus parámetros de control, controlan la amenaza para un período de retorno determinado.

En este caso se realizó la desagregación de la amenaza sísmica siguiendo a Pagani y Marcellini (2007) para un sitio en la ciudad (76.523°O y 3.443°N) como una combinación de: i) magnitud, distancia y épsilon; ii) longitud, latitud y región tectónica; y iii) longitud, latitud y magnitud. El análisis se centró en la aceleración pico-efectiva (PGA) para una probabilidad de excedencia del 10% en 50 años y suelo tipo roca. Se consideraron fuentes sísmicas en un radio de 200 km del perímetro de la ciudad. La Figura 14 muestra los resultados de una combinación de Magnitud – Distancia – Épsilon (número de desviaciones estándar de la media de una GMPE) agrupada en rangos de 0.5 Mw y 10 km. Al igual que los resultados presentados por Arcila et al. (2020), la mayor contribución proviene de fuentes localizadas entre 80 y 100 km de distancia y magnitudes, Mw, entre 7.0 y 7.5. Este grupo se puede asociar a fuentes intraplaca de subducción teniendo en cuenta los resultados de contribución de la amenaza presentados en la Figura 14, donde se considera una combinación de Latitud – Longitud – Región Tectónica. El segundo grupo en la Figura 14 está cerca o dentro de la ciudad (aproximadamente a 5 km) con magnitudes entre Mw 6.0 y 7.0, dominando la amenaza las fallas corticales activas.



Figura 14. Desagregación de la amenaza sísmica en PGA (en roca) para el 10% de probabilidad de excedencia en 50 años para la ciudad de Cali. [Izquierda] Magnitud - Distancia - Épsilon. [Derecha] Latitud - Longitud - Región Tectónica.

2. CARACTERIZACIÓN DE LOS EFECTOS DE SITIO

Existen dos enfoques principales para modelar la respuesta del sitio en el análisis de amenaza sísmica. El primero, y más común, es modelar la respuesta del sitio a través de funciones de amplificación ergódicas genéricas dentro de las ecuaciones de atenuación del movimiento del terreno, GMPEs, (por ejemplo, Kamai et al., 2014), que comúnmente usan el parámetro Vs30 como un proxy para la respuesta del sitio. Esto generalmente se usa en análisis a escala nacional o regional, ya que Vs30 se puede estimar fácilmente a partir de la topografía de la superficie (Allen y Wald, 2007; Heath et al., 2020). Si bien este enfoque es práctico, no siempre es posible capturar todos los aspectos de la respuesta del sitio, como los efectos de resonancia y la no linealidad del suelo. El segundo enfoque requiere datos geotécnicos y geofísicos locales e implica modelar explícitamente la respuesta del suelo y luego ajustar el modelo de amenaza o los resultados de la amenaza en el lecho rocoso de referencia, para lo cual se han propuesto varios métodos, como lo presenta la revisión disponible en Aristizábal et al. (2016). El segundo enfoque se usa comúnmente en estudios específicos de sitio, donde se requiere un mayor nivel de detalle al modelar la respuesta del suelo. Los estudios de microzonificación también siguen el segundo enfoque para el modelado de la respuesta del suelo; sin embargo, estos estudios generalmente no calculan los resultados de la amenaza probabilística, sino que se centran en identificar zonas con comportamiento sísmico homogéneo y proporcionar acciones de diseño sísmico para periodos de retorno específicos.

Para realizar el estudio de amenaza y riesgo sísmico a escala urbana, para la ciudad de Santiago de Cali, se utilizó el enfoque detallado (segundo enfoque) y se desarrollaron modelos de respuesta del suelo con base en los resultados disponibles en la microzonificación sísmica de la ciudad (INGEOMINAS-DAGMA, 2005). Uno de los objetivos del proyecto TREQ en la ciudad fue desarrollar funciones de amplificación del movimiento del terreno que permitan determinar con mayor certidumbre la amenaza sísmica (y por lo tanto, el riesgo sísmico) en comparación con los enfoques estándar que se basan en el parámetro de Vs30.

Las siguientes secciones resumen los resultados de las funciones de amplificación para la ciudad con respecto a la amenaza sísmica. El reporte *"D2.2.4 Análisis de la amenaza sísmica a escala urbana"* presenta en detalle la metodología, análisis y resultados de la estimación de los efectos de sitio en las tres ciudades del proyecto TREQ.

2.1 Información geotécnica y geofísica

El primer paso es la recopilación de la información geotécnica para definir los parámetros necesarios para el análisis de respuesta del sitio, los cuales incluyen el espesor de los estratos de suelo, los perfiles de velocidadde la onda de corte (Vs30), el peso unitario (γ), el índice de plasticidad (PI), la clasificación del suelo siguiendo el Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (USCS) y la profundidad del nivel

freático. Posteriormente, los datos se homogenizan para tener en cuenta los valores faltantes y las diferencias en las unidades medidas. Finalmente, los perfiles se extendieron hasta la condición del lecho rocoso de referencia para el cual se calcula la amenaza, que se define como la profundidad cuando se alcanza Vs=760 m/s.

La ciudad de Cali cuenta con estudios relacionados con la microzonificación sísmica entre los que se pueden citar: i) Ingeominas y Dagma (2005), que corresponde a la microzonificación oficial de la ciudad en una extensa zona; ii) Castro Villamarín (2011), que se centró en la respuesta no lineal del suelo en la región de Cañaveralejo; y iii) CI Ambiental (DAGMA, 2019), que amplió el estudio de 2005 para incluir el análisis de riesgos para las edificaciones de ocupación normal, según las define el Reglamento NSR-10 (MVCT, 2010). Para el análisis se utilizaron los datos geotécnicos y la zonificación de Ingeominas y Dagma (2005) proporcionados por el Servicio Geológico Colombiano. En este estudio se contó con información geotécnica de 39 perforaciones (Figura 15) registros instrumentales de 12 estaciones acelerográficas. La ciudad se dividió en 10 zonas de respuesta sísmica, o microzonas, que se indican también en la Figura 15. Ahora bien, dichas zonas de respuesta abarcan el 98% de la exposición considerada en este estudio (Figura 15) y, como se ampliará en la Sección 3, la mayoría de los ocupantes expuestos, los edificios y el valor económico se encuentran en la zona 6.



Figura 15. Mapas de amenaza en roca (Vs30=800m/s) para PGA con 10% PoE en 50 años, junto con microzonas, estaciones y exposición consideradas en este estudio.

Para todos los sitios, los perfiles de referencia no alcanzan el lecho rocoso (Vs=800 m/s) y, por lo tanto, deben extenderse. Se utilizó el método Vs normalizado por tensión (por ejemplo, Moon y Ku, 2016), que también se usó en el estudio microzonificación (Ingeominas y Dagma, 2005), y en el cual los perfiles

Vs se amplificaron utilizando la tensión vertical en cada capa y la presión atmosférica (101,3 kPa) junto con la constante K, que es un parámetro del suelo y se calcula a partir de las capas superiores.

Los perfiles resultantes se caracterizan por un gradiente Vs decreciente con la profundidad (es decir, las curvas aumentan con la profundidad), y cuando se usa este método, es necesario imponer manualmente el lecho rocoso a profundidades específicas, de lo contrario, los perfiles se extienden a profundidades poco realistas antes de alcanzar el horizonte Vs de referencia. Por lo tanto, el método es adecuado solo cuando se conoce la profundidad del lecho rocoso. En Cali, se proporcionan estimaciones de los depósitos Cuaternario (Vs > ~450 m/s) y Terciario (Vs > ~1000 m/s) para cada sitio (Ingeominas y Dagma , 2005, Informe 5.2, Tabla 4.26), y se utiliza el límite entre los dos como la profundidad del lecho rocoso de referencia. Los perfiles extendidos resultantes se presentan en la Figura 16, dónde se observa que los perfiles más profundos se extienden hasta una profundidad de 1,750 m.



Figura 16. [Izquierda] Perfiles Vs digitalizados para Cali (datos de Ingeominas y Dagma, 2005). [Derecha] Perfiles Vs extendidos al lecho rocoso de referencia (Vs = 800 m/s).

2.2 Metodología para el análisis de efectos de sitio

La metodología para la modelación de los efectos de sitio en la ciudad puede resumirse en cinco etapas como se presenta a continuación. Adicionalmente, la Figura 17 esquematiza el proceso para el desarrollo del modelo de respuesta de suelo y la cuantificación de sus efectos.

- Desarrollo del modelo de respuesta del suelo utilizando los datos geotécnicos y geofísicos locales disponibles (presentados previamente).
 El modelo de amenaza sísmica se utiliza para simular posibles movimientos de entrada en el lecho rocoso necesarios para el análisis de la respuesta de sitio en la ciudad (SRA, Soil Response Analysis, por sus siglas en inglés). Estas simulaciones se realizan utilizando la teoría de vibraciones aleatorias (Rathje y Ozbey , 2006; Kottke y Rathje , 2013) que se usa comúnmente para análisis de amenaza en sitios específicos (por ejemplo, Rodriguez-Marek et al., 2014, 2017; Ameri et al., 2017; Tromans et al., 2019). El principal beneficio de este enfoque (además de eliminar la necesidad de seleccionar y escalar series de tiempo) es que se pueden considerar muchos escenarios que permiten cubrir una amplia gama de intensidades de sacudidas del suelo, que son importantes para estimar con precisión la amenaza y el riesgo para múltiples períodos de retorno.
- 2. Simulación de la respuesta del suelo utilizando análisis lineal equivalente 1D por medio del software pySRA (https://github.com/arkottke/pysra) y el conjunto de movimientos de entrada generados a partir del modelo de amenaza sísmica, los cuales tienen en cuenta la incertidumbre asociada al fenómeno. Con este software la respuesta del suelo se trata como lineal, pero las propiedades dinámicas del suelo (es decir, módulo de corte y amortiguamiento) se actualizan en función del nivel de deformación en cada capa para capturar el comportamiento no-lineal del suelo. El conjunto de movimientos de entrada se propaga a través de cada columna de suelo para obtener los movimientos de superficie. El comportamiento no lineal de los suelos se modela utilizando las curvas de reducción del módulo y de amortiguamiento del material, y se consideran propiedades específicas, tales como el índice de plasticidad, el índice de sobreconsolidación y la profundidad del nivel freático en cada sitio caracterizado.
- 3. Definición de las funciones de amplificación del suelo (AF) y su incertidumbre asociada (σ_{InAF}), las cuales representan los modelos de respuesta del suelo en diferentes zonas homogéneas. Las funciones de amplificación se calculan dividiendo los movimientos de superficie calculados por los respectivos movimientos de entrada, para cada período de interés y en cada sitio de análisis. Las funciones de amplificación se definen para períodos relevantes para el análisis de amenaza (entre PGA y 2.0 segundos), así como para una amplia gama de niveles de intensidad de sacudidas del lecho rocoso (entre 0.05 y 4.0 g) y, por lo tanto, pueden usarse fácilmente para el análisis probabilístico de amenaza y riesgo sísmico.

Dado que el objetivo es aplicar el modelo de respuesta del suelo en cualquier ubicación dentro de la ciudad, las funciones de amplificación y su incertidumbre se calcularon por zonas, y no solo en sitios individuales. La suposición subyacente es que la respuesta del suelo es similar dentro de cada zona homogénea, usando como referencia la zonificación propuesta en el estudio de microzonificación sísmica. Como ejemplo, la Figura 18 muestra las funciones de amplificación simuladas para el mismo movimiento de entrada en dos sitios diferentes: uno rígido y otro blando. Factores de amplificación mayores a 1 indican amplificación, mientras que valores menores a 1 indican deamplificación.

- 4. Cálculo de curvas de amenaza sísmica en superficie y verificación de los resultados. Las curvas de amenaza en la superficie se calculan utilizando el enfoque de convolución numérica (Bazzurro y Cornell, 2004, ec. 3) implementado en el motor de OpenQuake, en el cual se combina la curva de amenaza calculada en el lecho rocoso de referencia con la función de densidad de probabilidad de la función de amplificación (es decir, la mediana de AF y σ_{InAF}). En el enfoque de convolución, cada intensidad de movimiento del suelo de la curva de amenaza del lecho rocoso contribuye a la amenaza en cada intensidad de movimiento del suelo en la superficie, según su respectiva probabilidad de excedencia. Una ventaja de este método es que permite incorporar la incertidumbre de la AF (es decir, σ_{InAF}), a pesar de considerarla en su totalidad fenómeno como un aleatorio. Las curvas de amenaza sísmica obtenidas por medio de diferentes metodologías se comparan y analizan con el fin de revisar y verificar el impacto de la incorporación de los efectos de sitio en la estimación del movimiento del suelo.
- 5. Para los cálculos de riesgo sísmico el modelo de amplificación del suelo se incorpora utilizando un enfoque diferente. Primero se genera un catálogo estocástico de terremotos. Para cada evento, se calcula un campo de movimiento del suelo en el lecho rocoso de referencia, donde los componentes de la variabilidad del movimiento del terreno entre eventos y dentro de un mismo evento se simulan por separado, si de esta forma lo especifican las GMPEs. Para cada sitio, el movimiento del suelo en el lecho rocoso de referencia por un valor aleatorio de la función de densidad de probabilidad AF (es decir, la mediana AF y σ_{InAF}) para obtener el movimiento del suelo en la superficie.







Figura 18. Ejemplo de las funciones de amplificación simuladas para el mismo movimiento de entrada en dos sitios diferentes: a) suelo rígido con Vs30=418m/s (izquierda), y b) suelo blando con Vs30=273 m/s (derecha). Las funciones se estimaron para cuatro períodos (PGA, 0.3, 0.6 y 1.0 segundo) y los círculos negros representan la mediana de la amplificación usando el método "LOWESS" en la regresión.
2.3 Funciones de amplificación del movimiento del suelo (AF)

El resultado de la caracterización de los efectos de sitio en la ciudad es un modelo de respuesta del suelo en formato compatible con el software OpenQuake. Este es esencialmente un archivo separado por comas (*.csv) que contiene las funciones de amplificación del suelo (AF) y su incertidumbre asociada (σ_{InAF}) para diferentes períodos espectrales y diferentes niveles de intensidad. Cada función de amplificación se define como la relación espectral entre el movimiento en superficie y el movimiento en el lecho rocoso (Sa_{superficie} / Sa_{roca}), y σ_{InAF} es la desviación estándar del logaritmo de las AF.

En el repositorio <u>https://github.com/gem/treq-riesgo-urbano</u> están disponibles los archivos de texto con las funciones en formato compatible con OpenQuake. La zona " noaf " se usa para zonas por fuera del área definida en la microzonificación sísmica, para las cuales se asumió AF=1 (sin amplificación) y en su lugar se utiliza el valor de Vs30 de referencia para la ciudad.

De acuerdo con los mapas y curvas generadas en la ciudad para comprender la influencia (y la variabilidad) de las condiciones del sitio en los resultados de amenazas, es evidente que los movimientos de períodos largos (SA a 1,0 s) están más influenciados por las variaciones en las condiciones del sitio que los de períodos cortos (PGA y/o o SA a 0,2 s).

El modelo de respuesta del suelo para Cali se muestra en la Figura 19. Las funciones de amplificación se calcularon para todas las zonas excepto la zona 1 y la zona 3, donde no había datos disponibles. Como la zona 1 es roca, se asumió AF=1 para todas las intensidades, y en la zona 3 se asumieron las mismas amplificaciones que en la zona 4A, debido a las similitudes en las propiedades del suelo. En las zonas occidentales (2, 3, 4A y 4B), que se caracterizan por suelos rocosos y rígidos, hay amplificación en todos los períodos e intensidades, llegando a 2.5 en la zona 4a. En las zonas orientales (4B, 4C, 4D, 5 y 6), que se caracterizan por suelos blandos, prevalece una amplificación de mayor período (2.0 segundos), alcanzando un factor de 2.5 en la Zona 4C, y también una deamplificación pronunciada en períodos cortos (es decir, PGA) con el aumento de la intensidad de la sacudida del lecho rocoso. Esta deamplificación es particularmente fuerte en la zona 6 (junto con las zonas 4C y 5), que es la zona que tiene el mayor impacto en el riesgo. Esta deamplificación no está presente en las zonas occidentales, ni es tan frecuente en las otras dos ciudades.



Figura 19. Modelo de respuesta del suelo para Cali. Funciones de amplificación (AF) indicando la mediana en cada zona homogénea para diferentes períodos.

En Cali es posible hacer una comparación general entre los resultados de este estudio y los factores de amplificación obtenidos en el estudio de Ingeominas y Dagma (2005) (Informe 5.2, Anexo 4), más no una comparación directa porque sus AF fueron calculadas en función del período en lugar de la intensidad del movimiento del suelo. Ingeominas y Dagma (2005) realizaron un análisis de la respuesta de sitio lineal equivalente 1D usando ProSHAKE y DEEPSOIL, usando 10 series de tiempo con intensidad ~0.2 g (según Informe 5.2, Tabla 6.2). De manera similar a Ingeominas y Dagma (2005), se encontró amplificación en las zonas orientales en períodos más largos (2.0 segundos), amplificación en las zonas occidentales en todos los períodos y deamplificación en las zonas orientales en períodos cortos. Una diferencia notable se observa en la Zona 3, ya que ésta se modeló mediante secciones transversales 2D en Ingeominas y Dagma (2005), mientras que el presente estudio usa los valores de referencia de la Zona 4a.

3. MODELO DE EXPOSICIÓN

Un modelo de exposición es fundamental para la evaluación del impacto debido a las amenazas naturales, ya que contiene información sobre la ubicación geográfica, las características físicas y el valor económico de las edificaciones expuestas. El entorno creado por el hombre, su contenido y sus ocupantes son todos elementos expuestos a amenazas naturales y deben ser examinados para cuantificar correctamente su vulnerabilidad física y riesgo potencial (GFDRR 2014). La Fundación GEM desarrolló conjuntos de datos de exposición para Ecuador, Colombia y República Dominicana como parte de las actividades del Modelo de Riesgo Global en 2018 (Silva et al., 2020). Dichas bases de datos se utilizaron para estudiar el riesgo sísmico a nivel nacional. Como parte de las actividades del proyecto TREQ se mejoró la información de exposición disponible para cada ciudad con el fin de proporcionar modelos detallados adecuados para la evaluación del riesgo sísmico a escala urbana. Entre las principales mejoras a los conjuntos de datos, destacamos la resolución espacial detallada de las edificaciones, una robusta caracterización física de las estructuras, la inclusión de estructuras de uso educativo, institucional y de salud, y actualizaciones en el costo de la construcción en la ciudad. El resultado es un modelo de exposición de alta resolución por ciudad, el cual está disponible en el entregable 'D2.3.2 Bases de datos de exposición georreferenciada de edificios y población en las ciudades TREQ'. En esta sección hacemos una reseña de las bases de datos y el marco metodológico con el cual se ha desarrollado el modelo de exposición, así como sus resultados más relevantes.

3.1 Demografía y división administrativa de la ciudad

Santiago de Cali es la ciudad del suroccidente colombiano de mayor importancia. Es el centro urbano más grande conectado al puerto de Buenaventura en la costa pacífica y al centro de producción industrial de Yumbo. Actualmente alberga cerca del 5% de la población nacional, la mitad de la población del departamento del Valle del Cauca y una de las economías de mayor crecimiento en el país. De acuerdo con estadísticas oficiales (DANE 2018, DAP 2019-2020), Cali pasó de tener 2.11 millones de habitantes en el año 1999 a 2.46 millones en el 2020. De estos, 2.45 millones (98%) se encuentran dentro del perímetro urbano de la ciudad, distribuidos en 22 divisiones administrativas llamadas Comunas y 335 unidades barriales. En las zonas rurales habitan 36.6 mil habitantes en 15 divisiones administrativas denominadas Corregimientos y 84 veredas. Al mismo tiempo es la ciudad más grande de Colombia ubicada en una zona de sismicidad alta, según la clasificación del territorio por la normativa sísmica NSR-10. Desde 1566 se han registrado más de 20 sismos que ocasionaron daños importantes en la ciudad. Entre los más relevantes de su historia moderna están los terremotos de Manizales (Mw 7.2) y Tumaco (Mw 8.1) de 1979 que causaron más de 450 muertes en la costa pacífica, así como el sismo de Popayán de 1983 (Mw 5.7) que causó más de 400 millones de USD en pérdidas en el departamento de Cauca y casi 1% de pérdida del PIB del país (Días 1999).

3.2 Recopilación de datos

Las entidades de ordenamiento territorial han recopilado información sobre las construcciones en la ciudad en bases de datos oficiales y públicas. Se revisó una gran cantidad de información existente, que va desde documentos de planificación urbana, límites administrativos, censos de la ciudad, encuestas in situ y bases de datos catastrales. La información se recopiló a través de consultas en línea en las bases de datos de la ciudad o directamente de la Secretaría de la Gestión del Riesgo. De esta forma se obtuvieron conjuntos de datos actualizados de alta resolución sobre el uso del suelo, las características de las estructuras, su ocupantes e indicadores socioeconómicos que permiten hacer una adecuada caracterización de la vulnerabilidad física y social de los bienes y habitantes de la ciudad.

Para Cali, las bases datos principales fueron el último censo de población y vivienda que incluye información sobre la vivienda y el estrato social de sus habitantes con una resolución de manzana, el último registro catastral de la ciudad junto con los modelos de exposición desarrollados previamente por investigadores locales, que fueron usados como referencia. También se procesaron más de 30 mil levantamientos de edificios que la ciudad ha recolectado mediante estudios de exposición y riesgo anteriores a TREQ.

3.3 Clasificación de las edificaciones

El desarrollo de los conjuntos de datos de exposición requiere el procesamiento de los datos recopilados y la obtención de atributos que puedan usarse para clasificar los activos por su vulnerabilidad, tipo de ocupación y costo de reemplazo. Como las bases de datos provienen de diferentes fuentes, las mismas varían en formato, calidad y complejidad. En este estudio se trabajó principalmente con fuentes de información: alfanumérica y geográfica. Por ejemplo, las bases de datos censales, que contienen la información demográfica y social de los habitantes de la ciudad pertenecen al primer grupo. Las bases de datos con el uso del suelo, y las características constructivas de las edificaciones que pertenecen al segundo grupo. Como ambos tipos son bases de datos georreferenciadas (e.g. contienen información sobre su ubicación en el espacio ya sea por nombre administrativo o por coordenada geográfica), toda la información recolectada fue enlazada por medio de una unión espacial o por medio de un campo común. A la base de datos que contiene toda la información enlazada se le llamó capa de información constructiva de la ciudad.

Una vez obtenida la capa de información constructiva, la misma es procesada para clasificar cada una de las estructuras según su fragilidad y vulnerabilidad sísmica. Este es el enfoque de mapeo propuesto por Yepes-Estrada et al. (2017). La metodología consiste en utilizar variables categóricas de las bases de datos que describen las estructuras y los ocupantes (p. ej., material de construcción o nivel socioeconómico) y utilizarlas para la clasificación. Cuanto mayor sea la cantidad y la calidad de las variables que describen los activos, mejor será la clasificación. Para cada estructura, se analizaron

variables como el material de la pared, el material de la estructura, el tipo de piso, el tipo de techo, los acabados, el año de construcción, la altura, el propósito económico, el uso principal de la estructura, el área de construcción y el estrato socioeconómico. Cada una de estas variables ayudó a determinar un atributo estructural de la edificación. Siguiendo la clasificación de edificaciones propuestas por Silva et al. (2021), se determinaron como mínimo los siguientes atributos estructurales:

- Material constructivo: es el material predominante del sistema constructivo de la edificación. Los más comunes son la mampostería y sus variantes, el concreto reforzado y la madera. Las variables más importantes para determinar el material constructivo son el material de las paredes exteriores y el tipo de armazón o estructura exterior. En ausencia de éstas, el uso o destino económico de la estructura puede usarse para inferir cuál es el material constructivo (e.g. bodega, escuela, mercado).
- Sistema resistente a las cargas laterales: también llamado LLRS (por sus siglas en inglés) es el sistema que resiste la acción de las fuerzas sísmicas. Los más comunes son los muros de cortante y los marcos o pórticos. Las variables más importantes para determinar el LLRS son el material de las paredes exteriores, el tipo de armazón de la estructura y la altura de la edificación.
- Número de pisos: es el número de pisos de la edificación y se relaciona directamente con la variable de altura o rango de pisos que se encuentra en la base de datos.
- Ductilidad esperada de la edificación: hace referencia a la capacidad de la estructura a soportar cargas laterales sin perder su integridad o poner en riesgo la vida de los ocupantes, los componentes y los contenidos. A mayor ductilidad, mejor el desempeño de la estructura durante un sismo. Por lo general una estructura se clasifica con baja (DUL), mediana (DUM), o alta ductilidad (DUH), o sin ductilidad (DNO). Como este atributo no se encuentra en ninguna base de datos, por lo general se utilizan variables como el año de construcción de la edificación o su estrato socioeconómico, el cual se asocia con el código sísmico o la formalidad de la construcción.
- Tipo de cubierta: hace referencia a la estructura de la cubierta o techo de la edificación, la cual se clasifica como liviana o pesada. Esta información es relevante ante la amenaza sísmica y volcánica. Se relaciona directamente con la variable de techo o cubierta disponible en la base de datos.

Adicional a los atributos estructurales, también se utilizaron las variables categóricas para determinar los atributos de ocupación y valor económico del costo de reemplazo de las estructuras.

• *Ocupación:* la ocupación en el modelo de exposición se refiere al uso de la estructura. Se deriva directamente de las variables de uso o destino económico de la misma. En TREQ se clasificaron

todos los posibles usos en los siguientes atributos de ocupación: residencial, comercial, industrial, institucional, educativo y médico o de salud.

 Valor del costo de reemplazo: es el valor económico de la estructura y sus componentes estructurales y no estructurales. Excluye el valor de la propiedad. Se utiliza para estimar las pérdidas en las que puede incurrir el propietario o gobierno en el caso del colapso total de la estructura. El costo de reemplazo puede ser mayor al costo actual de la edificación, si la edificación debe construirse de nuevo tomando en cuenta nuevas previsiones de calidad constructiva y sismo-resistente. El valor de reemplazo de la estructura se estima usando variables como el estrato social, los acabados constructivos, el estado de la edificación y el destino económico de la misma.

Los valores de las variables categóricas se asocian a valores de los atributos. Por ejemplo, si la variable de 'uso' de la estructura es 'escuela' en la base de datos, la misma se clasifica con un atributo de ocupación 'EDU' (educativa) en el modelo de exposición. Si la variable de 'material de pared' es 'adobe' en la base de datos, la misma se clasifica con un atributo de material 'ADO' (material constructivo de adobe) en el modelo de exposición. Este proceso se repite hasta que todas las variables categóricas han sido transformadas en atributos estructurales, de ocupación y de costo de reemplazo. La combinación de todos los atributos identificados constituye la clase constructiva final de la estructura.

Para realizar una correcta asociación entre las variables categóricas en las bases de datos y los atributos en el modelo de exposición, es necesario conocer de antemano las principales tipologías estructurales de la ciudad. Por ejemplo, si la variable de 'material de pared' es 'concreto reforzado', la estructura puede ser de pórticos de concreto colado en sitio, o muros de concreto vaciado en sitio, muros de concreto prefabricado, entre otros. Para una adecuada clasificación de fragilidad y vulnerabilidad sísmica, es necesario entender cuál de estos atributos es predominante en la ciudad y realizar así una clasificación estructural más cercana a la realidad constructiva de la misma.

En el caso de Cali, cuatro expertos brindaron esquemas de clasificación de la ciudad. Estos ofrecieron una forma directa de pasar de las variables de la base de datos a las clases de construcción por lote de la ciudad en función de su juicio experto. Una vez clasificados todos los edificios, el resultado es una base de datos georreferenciada que presenta los activos expuestos, con su respectiva ubicación, clase de vulnerabilidad, tipo de ocupación, número de ocupantes y costo de reposición. La identificación de las principales tipologías de la ciudad ha sido detalladamente documentada en el entregable " D2.3.1 - Descripción de las clases de edificación identificadas en las ciudades TREQ". Aquí se proporciona un resumen principal de los hallazgos del proceso de modelado de exposición proveer contexto.

3.4 Tipologías o clases constructivas predominantes

La mampostería tiene el papel predominante en la construcción de Cali. Por ejemplo, de las 4.937 edificaciones inspeccionadas en estudios previos (eg, OSSO, 2017), cerca del 65% corresponden a variantes de mampostería reforzada con bloques de concreto (denominación MR en la taxonomía de Brzev et al. 2013) o mampostería confinada (MCF). Casi el 25% corresponde a sistemas informales de alta vulnerabilidad como mampostería semiconfinada , mampostería no reforzada (MUR) o de adobe (MUR+ADO). El concreto reforzado (CR) registra alrededor del 6% de la muestra, muy utilizado en edificios de apartamentos, aunque también se registraron casos de casas prefabricadas independientes. La madera (W) y otros materiales (MATO) rara vez se utilizan dentro del área urbana.



Figura 20. Distribución de las 580 mil viviendas en la ciudad de Cali por tipo, material de construcción predominante y material de pisos predominante. Fuente: Censo de Población y Vivienda de 2018 (DANE, 2018).

La mampostería confinada es el sistema constructivo predominante en la vivienda unifamiliar y por ende juega un papel fundamental en la exposición de la ciudad. Se encuentra en configuraciones que abarcan diferentes tipos de calidades y alturas. En construcción formal, el sistema está conformado por muros de mampostería construidos con bloques o ladrillo macizo de concreto o arcilla cocida, debidamente confinados por elementos de concreto reforzado, y con una distribución en planta regular. En zonas de amenaza sísmica alta, como es el caso de Cali, el Reglamento de construcción colombiano (NSR-10) permite este sistema estructural hasta una altura de dos pisos.Se asume que

estas tipologías formales, o ingenieriles, son de ductilidad moderada y tienen un desempeño adecuado ante cargas sísmicas.

Sin embargo, OSSO (2017) señala que son pocas las instancias en las que la normativa se cumple a cabalidad, dando lugar a construcciones informales donde se presenta la construcción incremental modular, que puede agregar hasta dos o tres pisos adicionales (ver Figura 21) y puede generar irregularidades en altura severas. Dentro de las variantes informales también se incluye la mampostería semiconfinada, o parcialmente confinada, caracterizada por la ausencia de confinamiento horizontal (por ejemplo una viga corona), presencia de aberturas de dimensiones no permitidas, o paños de más de 4 m de largo (Acevedo, 2015; OSSO, 2017). Estas variantes informales se consideran tipologías estructurales altamente vulnerables y de baja ductilidad.



Figura 21. Casas de mampostería confinada cumpliendo e incumpliendo la normativa NSR-10 en los barrios San Fernando y El Caney, respectivamente. Tomadas de: Google Maps (2020).

Las edificaciones con sistemas estructurales en concreto reforzado, si bien no son las de mayor participación en el modelo de exposición, son construcciones frecuentes en la ciudad (ver Figura 22). En este caso tanto Acevedo (2015) como OSSO (2017) identificaron sistemas estructurales de pórticos resistentes a momento, muros de corte y sistemas combinados/duales en la ciudad de Cali. Los sistemas de muros y duales se emplean, preferencialmente, en edificaciones de gran altura debido a que controlan satisfactoriamente la deriva de la estructura y, por esta misma razón, el sistema de pórticos se emplea en edificaciones de baja y mediana altura. Debido a la formalidad en el diseño y la construcción de estas edificaciones se califican en tipologías de ductilidad moderada y alta; sin embargo, en el caso de pórticos, existe una variante informal caracterizada por la ausencia de vigas, lo que resulta en una transmisión de fuerzas laterales y verticales de la losa o viguetas directamente a las columnas. De estas configuraciones informales, obviamente, no se espera un comportamiento dúctil.

También hay sistemas constructivos modernos en acero utilizados predominantemente para uso comercial e industrial en Cali. De acuerdo con OSSO (2017), en la ciudad, el acero se usa en dos sistemas sismo resistentes: pórticos resistentes a momentos y pórticos arriostrados diagonalmente para aumentar la rigidez lateral. El primero se emplea en edificaciones de baja altura como naves industriales. El segundo, en edificios de varios pisos. Dada la edad y la formalidad de estas construcciones se estima que el detallado de las conexiones y la soldadura cumple con la normativa sismo resistente. Las tipologías constructivas en acero se clasifican con una ductilidad moderada y alta.



Figura 22. Edificios de muros vaciados en sitio y prefabricados de concreto reforzado en el Barrio Buenos Aires y Torres Comfandi. Tomados de Google Maps (2020) y OSSO (2017).

De acuerdo con el Departamento Administrativo de Planeación Metropolitana (DAPM), alrededor del 7% de la población de la ciudad vive en tugurios (DAP, 2015). A estos se les denomina como asentamientos humanos de desarrollo incompleto y actualmente cubren alrededor de un 6% de la ciudad. Torres-Tovar (2009) ubica los asentamientos más vulnerables de la zona urbana cerca de las laderas de la Cordillera Occidental y a lo largo de la ribera del río Cauca, donde están expuestos a deslizamientos e inundaciones.

En estos asentamientos se encuentran edificaciones construidas con materiales livianos como la madera, fibra natural, el material de desecho, las láminas de zinc o fibrocemento y el concreto prefabricado. Estas son casas independientes sin un sistema estructural definido, con paneles verticales que emulan muros de carga y presencia ocasional de columnetas cuadradas, sin elementos horizontales que garanticen la integridad de la estructura (OSSO, 2017). Estas construcciones no exceden dos pisos de altura y no soportan cubiertas pesadas. Debido a su bajo peso, se desconoce cuál su comportamiento bajo cargas laterales; sin embargo, la precariedad de estas construcciones hace suponer que pueden tener un desempeño sísmico deficiente y por tanto, en este estudio, son clasificadas como de baja ductilidad esperada o sin ductilidad.

Como agravante, los sistemas constructivos livianos vienen siendo reemplazados por materiales pesados de más de dos pisos. Esto hace a la vivienda en dichas zonas más vulnerable frente a eventos sísmicos; particularmente a acciones fuera del plano de los muros. Por ejemplo, en un estudio de daños en el Barrio Jordán, Santander (2013) determinó que un 76% de las viviendas informales tienen una vulnerabilidad sísmica alta.

Entre los materiales pesados, el predominante es la mampostería no reforzada de arcilla cocida. Estas viviendas son predominantemente de dos o tres pisos, pueden tener cubierta livianas de zinc, o pesadas, en teja o losa de concreto u otro material. Se clasifican como edificaciones de baja ductilidad, o sin ductilidad, y con una vulnerabilidad física alta.

En el proyecto TREQ, tres expertos locales contribuyeron proporcionando esquemas de mapeo para la clasificación de todas las estructuras encontradas en las bases de datos de la ciudad. Estos esquemas de mapeo clasifican las edificaciones encontradas en las bases de datos en las diferentes tipologías constructivas descritas anteriormente. Según su clasificación, el porcentaje de participación de las tipologías constructivas está de acuerdo con las estadísticas de las encuestas disponibles en los estudios de exposición y riesgo de investigaciones anteriores (Etapa 1 y Etapa 2). Surgen diferencias con respecto a cómo los expertos clasifican las estructuras según su ductilidad esperada. En general, sugieren que un poco más de estructuras deberían tener algún nivel de diseño sismo-resistente (porciones más grandes de edificios con ductilidades esperadas media (DUM) y alta (DUH)) en comparación con lo que sugieren los estudios in situ que clasifican a la mayoría de edificaciones con ductilidades nulas o bajas (DNO o DUL).

3.5 Modelo de exposición de la ciudad

Como resultado de la clasificación se obtiene el modelo de exposición de la ciudad. Cada edificación en el modelo de exposición tiene los atributos estructurales, de ocupación y de valor de reemplazo completamente definidos. Esta información puede presentarse de diversas formas. En este reporte se presenta la distribución de la población y el valor económico de forma agregada por comunas y barrios. También proveemos estadísticas referentes al tamaño y costo promedio de las edificaciones de la ciudad, la cuál puede ser de gran ayuda en investigaciones futuras. Por último, hacemos una presentación de la exposición por zonificación sísmica, la cuál ayuda a dimensionar lo que se encuentra en riesgo en las diferentes clasificaciones del suelo de la ciudad.

El modelo de exposición de Cali tiene más de 348,000 estructuras y 2 millones de ocupantes. Estos fueron clasificados en 373 tipologías o clases constructivas. Los expertos locales clasificaron las estructuras en 6,000 clases de construcción diferentes. Este modelo también incluye activos educativos, sanitarios e institucionales de los sectores público y privado. El valor económico de

reemplazo total de la ciudad se ha estimado en más de 55 mil millones de dólares, o 220 billones de pesos colombianos (COP\$). Contiene edificaciones residenciales, comerciales, industriales, los centros educativos, los centros de atención médica y de salud e institucionales. Se incluyen los sectores público y privado. El modelo contiene las zonas administrativas dentro del perímetro urbano, incluyendo las 335 unidades barriales y las 22 comunas. La distribución demográfica del modelo por región administrativa indica que las comunas con el mayor número de ocupantes son la 17, 14, 6 y 13. La distribución económica indica que son las comunas 19, 2, 17 y 3 las que concentran la mayor cantidad del valor económico expuesto de la ciudad. En la Figura 23 se muestra la distribución espacial de los edificios y el valor expuesto en cada barrio de la ciudad.



Figura 23. Distribución del número de edificaciones a nivel de barrio y el valor económico de la ciudad a nivel de comuna.

Se concluyó que en Cali los costos de construcción de activos residenciales dependen más del nivel de ingreso económico de los ocupantes que del material o tecnología de construcción. Por lo tanto, los costos promedio de reposición por metro cuadrado varían de 178 USD/m² a 694 USD/m² a través de 6 categorías diferentes de niveles socioeconómicos. Los estratos socioeconómicos medios (3, 4 y 5) concentran la mayor cantidad del valor económico de la ciudad. En la Tabla 2 se presenta el valor expuesto de la ciudad, el valor promedio de las edificaciones y su tamaño promedio estimado por estrato socioeconómico. Los valores se presentan en pesos colombianos usando una tasa de cambio de 3,800 COP/USD.

Estrato	Valor expuesto (mil mill. COP)		Valor promedio (mill. COP)		Área promedio (m²)	
1	\$	11,583	\$	169	129	
2	\$	35,823	\$	314	167	
3	\$	59,244	\$	546	231	
4	\$	41,677	\$	1,516	424	
5	\$	49,076	\$	2,278	590	
6	\$	24,748	\$	3,039	751	
Total ciudad	\$	222,151	\$	637	239	

Tabla 2. Estadísticas principales de tamaño y costo de reemplazo de las edificaciones en la ciudad, por estrato socioeconómico.

La distribución de la población y el valor de reemplazo por zona sísmica (Ingeominas y Dagma , 2005) en la ciudad se presenta en la siguiente figura. Cali tiene una concentración de habitantes significativa en las zonas 4b, 5 y 6. Estas agrupan más de 245 mil edificaciones, 87 mil millones de pesos colombianos y casi un millón y medio de habitantes (el 70% de la exposición de la ciudad considerada en este estudio). La altura de las edificaciones de la ciudad en combinación con la zona de respuesta sísmica tiene una influencia significativa en el riesgo sísmico para una ciudad. A ciertas alturas constructivas la aceleración que experimentan las edificaciones debido a un sismo puede atenuarse o amplificarse debido al contenido frecuencial de la onda sísmica, el cual se ve modificado por el espesor y características de los perfiles de suelo en cada zona de respuesta sísmica.

3 PANOPEY FLORIDA								
INEMP25	Zona sismica	Edifica	ciones	Ocupantes		Valor expuesto		
VIVERP24 4b	1	13,032	4%	85,079	4%	\$ 8,000	4%	
PERMANENT PERMANENT	2	22,893	7%	149,606	7%	\$ 19,603	9%	
4a previseros PMA Lett	3	10,527	3%	58,433	3%	\$ 13,748	6%	
HCARGPS DECEPP13	5	55,373	16%	352,930	17%	\$ 22,209	10%	
CAMAVEL VECODO	6	146,152	42%	825,186	40%	\$ 32,637	15%	
4C AGUADARES 4 6	4a	16,469	5%	52,302	3%	\$ 19,186	9%	
CAPSIPED ACSURATE NAVARP1	4b	44,387	13%	236,658	12%	\$ 33,129	15%	
INGEGORY MELENE27	4c	15,035	4%	91,520	4%	\$ 23,836	11%	
VUEIP12	4d	16,002	5%	144,084	7%	\$ 31,518	14%	
UAUTOP9	4e	2,635	1%	8,789	0%	\$ 6,277	3%	
PTEJADP33	noaf	6,205	2%	40,529	2%	\$ 12,007	5%	
- AN	Total ciudad	348,710	100%	2,045,116	100%	\$ 222,151	100%	

Figura 24. Distribución del número de edificaciones, los ocupantes y el valor expuesto de la ciudad por zona sísmica de acuerdo con Ingeominas y Dagma (2005).

4. MODELOS DE VULNERABILIDAD

La evaluación de daños, pérdidas económicas y muertes requiere un conjunto de modelos de fragilidad y vulnerabilidad para las clases de edificios identificadas al modelar la exposición. Una función de fragilidad representa la probabilidad de superar un nivel de daño condicionado a la intensidad de la sacudida del suelo. Estos modelos se utilizan para hacer estimaciones de daños y mapas que indican la distribución espacial del daño de las edificaciones dada la ocurrencia de un evento sísmico. Por otro lado, una función de vulnerabilidad define una distribución probabilística de la tasa de pérdida (por ejemplo, la tasa de pérdida promedio y el coeficiente de variación correspondiente) condicionada a la intensidad del movimiento sísmico. La vulnerabilidad se puede utilizar para estimar pérdidas, como estadísticas y mapas de pérdidas económicas o de muertes humanas.

El uso de modelos de fragilidad y vulnerabilidad que capturan las prácticas de diseño y construcción específicas de la ciudad aún no es posible dado el número limitado de modelos disponibles. Ecuador y Colombia cuentan con estudios previos para diferentes clases de estructuras de mampostería y concreto reforzado (e.g. García y Degrande, 2017; Acevedo et al., 2017) que podrían utilizarse para estimar el riesgo en Cali. Sin embargo, estos se enfocan en la fragilidad estructural y la vulnerabilidad y no pueden usarse para estimar las pérdidas humanas. Además, los modelos en la literatura no cubren las clases de ocupación no residencial, como edificaciones industriales. Por lo tanto, hemos utilizado la base de datos de vulnerabilidad global GEM (Martins y Silva, 2020). Los detalles de la base de datos de vulnerabilidad se para desarrollar modelos locales en las ciudades se presentan en las siguientes secciones.

4.1 Base de datos de vulnerabilidad global GEM

La base de datos de vulnerabilidad global GEM es un conjunto de funciones derivadas bajo una metodología uniforme para una amplia gama de clases de edificios. Proporciona curvas de fragilidad que permiten la estimación de daños físicos en edificios, así como un conjunto de modelos de consecuencias para la estimación de índices de pérdidas humanas y estructurales. Además, están disponibles para varios tipos de medidas de intensidad (IMT) que van desde PGA hasta aceleraciones espectrales (Sa) en periodos de vibración de 0,3 segundos, 0,6 segundos y 1 segundo. Proporcionamos como ejemplo la Figura 25, que presenta dos modelos de fragilidad. En el panel superior, para mampostería reforzada (MR) y pórticos de concreto reforzado con rellenos de mampostería (CR/LFINF), para estructuras de dos plantas (HEX:2), que se han asignado a las edificaciones de la ciudad que pertenecen a estas tipologías constructivas. Las funciones de fragilidad se convirtieron en funciones de vulnerabilidad utilizando el modelo de daño a pérdida propuesto por Yepes-Estrada y Silva (2017) para pérdidas económicas por daño directo. La parte inferior de la misma figura proporciona los modelos de vulnerabilidad resultantes para las mismas dos clases. En estos modelos,

los índices de pérdida siguen una distribución beta, lo que permite la propagación de la incertidumbre del componente de vulnerabilidad a la evaluación del riesgo. Para la derivación de las funciones de vulnerabilidad en términos de pérdida de vidas, primero se estimó la probabilidad de colapso dado un daño completo (a partir de la evidencia de sismos pasados), así como las recomendaciones de la Agencia Federal para el Manejo de Emergencias de los Estados Unidos - FEMA, 2007. Para estimar las fatalidades se adoptaron las proporciones propuestas por Spence (2007). El lector puede encontrar todos los modelos de fragilidad y vulnerabilidad utilizados para TREQ en el entregable *"D.2.3.3 Base de datos de funciones de fragilidad y vulnerabilidad".*



Figura 25. (Arriba) Modelos de fragilidad utilizados para la estimación de daños en edificios para mampostería reforzada (MR) y pórticos de concreto reforzado (CR) de baja ductilidad esperada (DUL) y altura de dos pisos (HEX:2). (Abajo) Modelos de vulnerabilidad estructural utilizados para la estimación de pérdidas económicas para las mismas clases de edificios.

Los modelos de fragilidad se desarrollaron teniendo en cuenta la variabilidad entre registros sísmicos, la incertidumbre en el criterio de daño y la variabilidad entre edificios utilizando una metodología analítica para la definición de la capacidad estructural de cada tipología constructiva. En este proceso, se define una curva de capacidad basada en las propiedades estructurales y dinámicas de cada clase de edificio (deriva de fluencia y última, período elástico y de fluencia del primer modo de vibración, factor de participación del primer modo de vibración y mecanismos de falla comunes). Estas curvas de capacidad se utilizaron para desarrollar un oscilador de un solo grado de libertad (SDOF, por sus siglas

en inglés) para cada clase de edificio, y cada oscilador SDOF se sometió a un análisis no lineal utilizando 300 registros de movimiento del suelo, para así propagar la variabilidad entre registros de movimiento sísmico en los modelos de vulnerabilidad. La respuesta estructural de los osciladores (usamos el desplazamiento máximo como parámetro de demanda o EDP), se trazó contra el nivel de intensidad de cada registro para establecer una relación entre la demanda y la respuesta, siguiendo el enfoque de análisis de Jalayer et al. (2015); luego se calculó la probabilidad de exceder un conjunto de estados de daño (leve, moderado, extenso y completo) asumiendo un criterio de daño basado en los puntos de fluencia y desplazamiento último, como se describe en Villar-Vega et al. (2017). El rango de intensidad y la probabilidad de exceder los estados de daño se usaron para ajustar una distribución log-normal acumulativa para obtener la curva de fragilidad (Baker, 2015).

Dentro del grupo de curvas de fragilidad y vulnerabilidad de GEM se encuentran las clases de construcción predominantes de mampostería reforzada, mampostería semi-confinada, mampostería no-reforzada y de concreto reforzado identificadas en el modelo de exposición para la ciudad. Por ejemplo, estructuras de pórticos de concreto reforzado con muros de relleno de mampostería (CR+CIP/LFINF) y mampostería reforzada (MR) de baja ductilidad (CDL) que van desde dos hasta cuatro pisos (HEX:2 a HEX:4), requieren modelos de fragilidad derivados para períodos de aceleración espectral cortos (periodos de vibración entre 0.1 y 0.3 segundos). Estos mismos se encuentran dentro de las curvas disponibles en la base de datos de GEM.

Para Cali se utilizaron más de 200 modelos de fragilidad y vulnerabilidad sísmica. Con estos modelos es posible hacer estimaciones de daño estructural en las edificaciones, y la afectación de sus ocupantes, incluyendo desplazados, heridos y fatalidades, para cualquier evento sísmico cuya intensidad es conocida (eventos con registros de intensidad) o cuya intensidad es simulada (usando los modelos de movimiento del terreno del modelo de amenaza de la ciudad).

5. RIESGO SÍSMICO

Con todos los componentes descritos anteriormente es posible hacer una estimación del riesgo sísmico para la ciudad. Es decir, una estimación del daño y las pérdidas económicas y humanas debido al impacto de uno o más eventos sísmicos con potencial destructivo. El modelo de amenaza sísmica de la ciudad caracteriza las fuentes de sismicidad y la frecuencia y magnitud con la que pueden generar sismos destructivos en la región (Sección 1.1). Los modelos de movimiento del terreno en combinación con las funciones de amplificación para la ciudad (Sección 1.2 y Sección 2.2) hacen posible realizar estimaciones de la intensidad con la que podemos sentir dichos eventos en la superficie. El modelo de exposición contiene una descripción completa de las edificaciones expuestas al fenómeno sísmico, incluyendo su ubicación, ocupantes, zona de respuesta sísmica, clasificación estructural y valor de reemplazo (Sección 3.5). Como cada edificación tiene una clasificación estructural, se le ha asignado un modelo de fragilidad y vulnerabilidad sísmica, con los cuales se puede estimar el nivel de daño y pérdida para cualquier nivel de intensidad sísmica (Sección 4.1). En esta sección, se presentan los dos tipos de métodos que usamos para evaluar riesgo sísmico en la ciudad: el determinista y el probabilístico. Con el método determinista, estimamos el riesgo en la ciudad usando un grupo selecto de escenarios sísmicos, cuya ubicación, magnitud, tipo de ruptura y profundidad son previamente definidas. El riesgo estimado para los escenarios provee métricas del impacto total en la ciudad en términos de estructuras colapsadas, desplazados, heridos y fatalidades. Por consiguiente, tiene la intención de apoyar acciones de preparación ante desastres probables. Con el método probabilístico, se ha estimado el riesgo en la ciudad usando un catálogo representativo de la sismicidad futura de la ciudad, el cual contiene cientos de miles de escenarios. Al analizar el riesgo anualizado durante todo el periodo de sismicidad, el riesgo resultante es independiente de un solo evento. Por lo tanto, puede usarse para apoyar la gestión del riesgo y políticas de mitigación a largo plazo. Para ambos métodos, se presenta la metodología de forma detallada y los resultados obtenidos en esta sección. Los resultados se presentan en forma de perfiles informativos con la información clave para comprender los factores que influyen en el riesgo sísmico a escala urbana. Estos perfiles se encuentran disponibles al final de esta sección.

5.1 Riesgo determinista: escenarios de riesgo para la ciudad

Los escenarios sísmicos generan un entendimiento común de las consecuencias que un terremoto puede causar en una región. Al calcular el riesgo por escenarios se pueden visualizar las áreas más afectadas dentro de la ciudad, el número y la distribución espacial de los edificios colapsados y dañados, las víctimas y las pérdidas económicas ante un evento sísmico. De esta forma, los escenarios permiten identificar debilidades y fortalezas en el sistema de gestión, evaluar las medidas necesarias para reducir el riesgo y mejorar la preparación y recuperación ante eventos futuros.

Las consecuencias de eventos sísmicos pueden cambiar significativamente según las características de ruptura del terremoto, como la magnitud, la profundidad hipocentral y su distancia en referencia a la población expuesta. Como parte de TREQ, se realizó una selección de rupturas sísmicas considerando dos enfoques:

- i) Identificación de eventos históricos relevantes cuya magnitud, tipo de falla y geometría de ruptura son conocidos y de gran peligro para la ciudad.
- ii) Identificando la combinación de distancia, magnitud y fuentes sismogénicas que más contribuyen a la amenaza sísmica en la ciudad, también conocido como proceso de desagregación sísmica.

La selección de escenarios se hizo en conjunto entre GEM, el Servicio Geológico de los Estados Unidos (USGS) y la Secretaría de Gestión del Riesgo de Emergencias y Desastres de la Alcaldía de Cali. La selección incluye escenarios históricos de interés para la Secretaría y escenarios posibles identificados a través del proceso de desagregación que son relevantes para la preparación ante desastres probables. Este documento proporciona un resumen de la metodología y los eventos seleccionados para la ciudad. El entregable "D2.4.1 Base de rupturas seleccionadas para el análisis de escenarios" incluye el detalle de cada escenario sísmico y los parámetros de ruptura de cada evento sísmico. El Servicio Geológico de los Estados Unidos (USGS) proporcionó adicionalmente la información detallada sobre la intensidad sísmica de los eventos históricos así como para las simulaciones de los eventos hipotéticos.

Lista de escenarios sísmicos

Cali tiene una larga historia de terremotos destructivos. Varios eventos en el pasado han causado daños significativos en la ciudad. El trabajo de selección de escenarios se enfocó en emplear escenarios históricos con información disponible sobre su intensidad, y al mismo tiempo obtener mediante el proceso de desagregación eventos con potencial destructivo. Como resultado, para Cali se modelaron 8 escenarios históricos para los cuales el USGS tiene simulaciones de la intensidad. Por año, estos eventos son el terremoto de 1906, 1925, 1957, 1991, 1994, 1995, 1999 y 2004. Se modelaron también cinco escenarios identificados por el USGS mediante el proceso de desagregación de la amenaza. Los resultados de este proceso sugieren que las fuentes de sismicidad cortical superficial cerca de la ciudad, en las fallas de Dagua-Calima, Saliente de Buga y la Cucuana pueden producir eventos superficiales de magnitudes Mw 6.5, con potencial destructivo para la ciudad. La amenaza también tiene un aporte considerable de eventos de gran magnitud ocurriendo en la zona de subducción en el Océano Pacífico. Por consiguiente, se modelaron 4 eventos de Mw 6.5 a 8 km de profundidad, ocurriendo en las cercanías de la ciudad. Uno con origen en Dagua Calima, uno en Cucuana, y dos en diferentes puntos de la falla de Saliente de Buga. También se modeló un evento de

adversas para la ciudad, pero plausibles. La Tabla 3 enumera los escenarios y las características principales de las rupturas modeladas.

Evento	Descripción	Magnitud (Mw)	Profundiad (km)
1	Evento Mw 8.8 en el pacífico - Placa de Nazca	8.8	22
2	Evento de Mw 6.5 al este - Saliente de Buga	6.5	10
3	Evento de Mw 6.5 al noreste de la ciudad - Saliente de Buga	6.5	10
4	Evento de Mw 6.5 - Cucuana	6.5	10
5	Evento de Mw 6.5 - Dagua Calima	6.5	10
6	Terremoto de 1957	6.1	52
7	Terremoto de 1925	6.3	15
8	Terremoto de 1906	8.8	20
9	Terremoto de 1991	7.2	21
10	Terremoto de 1994	6.8	12
11	Terremoto de 1995	6.4	73
12	Terremoto de 1999	6.1	52
13	Terremoto de 2004	7.2	15

Tabla 3. Lista de rupturas sísmicas y sus características utilizadas para estimar el riesgo determinista en Cali. Toda la información referente a la ruptura puede encontrarse en el reporte anexo "D2.4.1 Base de rupturas seleccionadas para el análisis de escenarios".

Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos

Las rupturas sísmicas fueron modeladas usando la calculadora de escenarios del software de cálculo OpenQuake desarrollado por la Fundación GEM (Silva et al., 2014). Específicamente, para los escenarios seleccionados usamos estimaciones de cómo se puede sentir la agitación sísmica en la superficie con la herramienta de Shakemap desarrollada por el USGS (Wald et al., 1999, Silva and Horspol, 2019). En este proceso, al tener las características de cada ruptura, se genera una serie de puntos en la superficie, donde se encuentran los edificios expuestos de la ciudad. Para cada uno de estos sitios se estima la intensidad máxima del evento usando los modelos de movimiento del terreno presentes en el modelo de amenaza, como si el evento ocurriera en el lecho rocoso. Posteriormente, la intensidad de cada punto se propaga a superficie utilizando las funciones de amplificación de la ciudad, de acuerdo con la zona de respuesta sísmica, tomando en cuenta así la variabilidad en los perfiles de suelo. Como es bien sabido que el cálculo de la intensidad tiene una incertidumbre asociada (es decir, la misma ruptura puede sentirse de diversas formas en la superficie, llamada variabilidad entre eventos), repetimos este proceso 2,000 veces para tomar en cuenta dicha incertidumbre de forma explícita en el análisis de riesgo. Para el caso de los escenarios históricos instrumentados, si existen registros de cómo se sintió el evento en la superficie, en cada simulación, cerca de estos puntos

la incertidumbre se reduce para representar la intensidad registrada. Para cada simulación resultante del evento, hacemos una estimación del impacto en la ciudad. Por consiguiente, obtenemos 2,000 posibles consecuencias para la ciudad, las cuales analizamos para entender cuáles son las más probables (las estimaciones cerca del promedio de todas las simulaciones), las más favorables (las estimaciones cerca del mínimo impacto obtenido) y las más adversas (las estimaciones cerca del máximo impacto obtenido). En este reporte se utilizan histogramas para presentar todos los resultados de un escenario en una sola figura para cada métrica de riesgo obtenida.

En cada escenario, se estimó el estado de daño final de los edificios para cada una de las simulaciones. Utilizando el daño y los modelos de consecuencias, también se calcularon diferentes métricas de riesgo con la intención de dimensionar el impacto total en la ciudad y proveer información útil en diferentes aspectos de la respuesta ante un desastre. A continuación se describen las suposiciones más importantes en la estimación del impacto en la ciudad:

- Evento nocturno: al modelar la ruptura, asumimos que el evento ocurre en horario nocturno. En este horario, consideramos que el 95% de los ocupantes están dentro de las edificaciones. Esto resulta en el número más elevado de *heridos de gravedad* y *fatalidades* para el evento. En caso de que el evento ocurriera en horario diurno, estas dos métricas serían significativamente más bajas.
- 2. Consecuencias directas: el análisis que realizamos solo captura las consecuencias directas producidas por la sacudida del terreno. Las consecuencias debido a fenómenos secundarios que pueden ocurrir durante un evento sísmico, como el deslizamiento de taludes o licuefacción de los suelos, no están incluidas en este análisis. Las pérdidas económicas indirectas, como las pérdidas económicas a causa de la clausura de comercios, manufacturas, servicios educativos y de salud tampoco están incluidas.
- 3. Colapsos: es el número de estructuras que colapsan como consecuencia de la sacudida del terreno simulada de acuerdo con los modelos de fragilidad. En los resultados presentamos también el índice de colapsos. A nivel de ciudad, el índice representa el porcentaje de todos los edificios expuestos en la ciudad que colapsaron debido al evento. A nivel de comuna, el índice representa el porcentaje de edificios expuestos en la comuna que colapsaron debido al evento.
- 4. Desplazados: es el número de ocupantes cuya residencia resultó en estado de daño extenso o completo debido a la sacudida del terreno. En ambos estados de daño, se asume que la edificación no es habitable temporal o permanentemente. Por consiguiente, por decisión propia o bajo indicaciones de un ingeniero los ocupantes requieren de un refugio temporal durante la respuesta ante la emergencia.
- 5. *Heridos de gravedad:* es el número de ocupantes heridos debido al desprendimiento de componentes estructurales y no estructurales que resultan del daño en las edificaciones.

Incluye solo las personas que requieren de atención médica urgente debido a heridas de gravedad que ponen en peligro la vida humana.

- 6. *Fatalidades:* es el número de ocupantes que perdieron la vida debido al desprendimiento de los componentes estructurales y no estructurales que resultan del daño en las edificaciones.
- 7. Pérdidas económicas: es el costo de reparar los elementos estructurales y no estructurales para todos los niveles de daño directo causado por el evento. Las pérdidas consideran que las estructuras deben repararse o reconstruirse siguiendo los lineamientos vigentes de sismo resistencia. Por ejemplo, si una estructura de mampostería sin refuerzo colapsa, el costo de reemplazarla considera que debe ser de mampostería reforzada.

Perfiles de preparación y respuesta ante emergencias

Los resultados para cada escenario se presentan en una serie de perfiles de riesgo de preparación y respuesta ante emergencias. Estos perfiles han sido trabajados en conjunto con el grupo técnico de la ciudad y profesionales en áreas de respuesta ante desastres y ayuda humanitaria. El perfil de preparación y respuesta tiene cuatro elementos principales:

Panel superior: proporciona a la izquierda la información general sobre el evento sísmico (como nombre, ubicación y magnitud), y a la derecha un resumen sobre el total de habitantes expuestos, el número total de edificios (en diferentes clases de ocupación) y el valor económico expuesto de la ciudad (ver Figura 26).



Figura 26. Ejemplo del panel superior del perfil, con las características principales de la ruptura del evento sísmico, el número de estructuras, los ocupantes y el valor económico expuesto de la ciudad.

Mapa de colapsos: un mapa que muestra el índice de colapsos en las comunas, donde los colores más rojos indican las comunas más vulnerables. Esta vulnerabilidad considera la fragilidad física de las estructuras, las características del suelo y las características de la ruptura modelada (ver la Figura 27).





Tabla de comunidades en alto riesgo: Presenta una tabla con las comunas más impactadas por el evento, de acuerdo con el índice de daño promedio obtenido de todas las simulaciones del evento. Esta tabla destaca las otras métricas de riesgo obtenidas: el promedio de fatalidades, el promedio de heridos de gravedad, el promedio de desplazados y el promedio de pérdidas económicas (ver Figura 28).



COMUNAS MÁS AFECTADAS

Figura 28. Ejemplo de la tabla de comunidades en alto riesgo ante el evento sísmico, mostrando el promedio del resto de métricas de riesgo obtenidos para cada una.

Panel inferior: Proporciona información sobre el impacto total del evento sísmico en la ciudad. El impacto total no debe interpretarse como un resultado único (absoluto), sino como un valor esperado de un rango de posibilidades. Todas las posibilidades están representadas por histogramas. Debido a que realizamos miles de simulaciones, obtenemos miles de resultados de impacto. Los "más favorables" (en los cuales la agitación del terreno es mucho menor de lo esperado para un evento de la magnitud modelada), quedan en el lado izquierdo del histograma. Las "más adversas" (en los cuales la agitación del terreno para dicha magnitud), quedan del lado derecho del histograma. El promedio del histograma presenta los resultados más probables (ver Figura 29).





Limitaciones de los perfiles de riesgo

Los perfiles tienen la intención de dimensionar el impacto de un evento sísmico en la ciudad e informar políticas de preparación, mitigación y respuesta de desastres. Estos presentan el riesgo en la ciudad basándose en una caracterización de las estructuras existentes y sus condiciones físicas actuales. Los resultados obtenidos no deben interpretarse como normativa de construcción, planificación urbana o

de uso del suelo. No reemplazan la zonificación de respuesta sísmica o las especificaciones del reglamento de construcción nacional, ni el plan de ordenamiento territorial vigente de la ciudad.



USAID

ALCALDÍA DE SANTIAGO DE CALI GLOBAL FARTHON

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.



El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

Puede encontrar más información sobre las suposiciones del análisis del escenario sísmico en el documento Evaluación de Riesgo para la ciudad de Cali en https://github.com/gem/treq-riesgo-urbano

ALCALDÍA DE SANTIAGO DE CALI

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles. Puede encontrar más información sobre las suposiciones del análisis del escenario sísmico en el documento Evaluación de Riesgo para la ciudad de Cali en https://github.com/gem/treq-riesgo-urbano

ALCALDÍA DE SANTIAGO DE CALI GLOBAL FARTHO

USAID

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones. La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

USAID

ALCALDÍA DE

SANTIAGO DE CALI

Distant I

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

		IRIA	POBLACION Y EDIFICIOS EXPUESTOS						
Ľ	ESCENARIO SISMI MAGNITUD 7.2 – 7 TERREMOTO DE 2	IDIA CO 15KM PROFUNDIDAD 004	Población 2.3 millones	Edificios Residenciales 312 mil	Edificios Comerciales 22 mil	Edificios Industriales Ins 5.3 mil	Edificios Capital titucionales expuesto 8 mil \$220 (bill. COP)		
and the second		A	-	COMUNAS MÁS AFECTADAS					
>		5 Comunas	colapsos	↑ [⊗] Fallecidos	Heridos de gravedad (cientos)	Cientos)	© Pérdidas económicas (miles de mill. COP)		
0	m m	Comuna - 6	0.035%	6	1.7	11.0	84		
3	the state of the s	Comuna - 4	0.030%	2	0.5	3.5	139		
		Comuna - 5	0.030%	4	1.1	7.3	103		
	12	13 13 Comuna - 13	0.029%	4	1.4	9.1	85		
	11	Comuna - 14	0.029%	4	1.5	9.6	59		
my	math an	Comuna - 11	0.028%	З	1.0	6.2	71		
1 min		Comuna - 21	0.028%	4	1.2	7.9	37		
F		Comuna - 7	0.027%	2	0.6	4.1	66		
5	1 They	Comuna - 16	0.027%	З	0.9	5.8	59		
	month 1	Comuna - 8	0.026%	З	0.9	5.6	125		
1	BERLIN FUT	Comuna - 12	0.025%	2	0.6	3.8	41		
m		Comuna - 15	0.025%	3	1.1	7.0	55		
		Comuna - 10	0.024%	3	0.8	5.4	97		
		Comuna - 9	0.021%	1	0.3	1.8	59		
A	Indice de colapsos en la ciudad 0.023%	Comuna - 17	<mark>0.</mark> 015%	З	0.7	5.5	269		
	. 0		IM	PACTO TOTAL EN					
	0.005% - 0.009%	Colapsos Rango: 20.5 – 267.9	Fallecidos Rango: 13.3 – 1	71.5	Heridos de gravedad (er Rango: 0.4 – 5.2	n miles)	Desplazados (en miles) Rango: 3.5 – 28.5		
	0.009% - 0.015%	Promedio: 80.8	Promedio: 53.4		Promedio: 1.6	•	Promedio: 10.5		
	0.015% - 0.026%	21%	22%	1%	20%	1%	30%		
	0.026% - 0.035% 20.5	5 103.0 185.4 267.9	13.3 66.0 118.	7 171.5 0.4	2.0 3.6	5.2 3.5	11.8 20.2 28.5		

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

		POBLACION Y EDIFICIOS EXPUESTOS				
				Ē	>	т. С Т
MAGNITUD 6.1 – 15KM PROFU TERREMOTO DE 1957	NDIDAD	Población 2.3 millones	Edificios Residenciales 312 mil	Edificios Comerciales 22 mil	Edificios Ed Industriales Insti 5.3 mil	dificios Capital tucionales expuesto 8 mil \$220 (bill. COP)
			COMUN	IAS MÁS AFECTAD	AS	
	Comunas	Índice de colapsos	↑ ^{⊗ Fallecidos}	Heridos de gravedad (cientos)	Desplazados (cientos)	Pérdidas económicas (miles de mill. COP)
and the second second	Comuna - 6	0.038%	6	1.7	10.5	76
3 the former of	Comuna - 4	0.036%	2	0.6	3.7	126
Ser Lout 4	Comuna - 5	0.034%	4	0.9	6.1	86
	Comuna - 11	0.031%	З	1.0	6.2	66
	Comuna - 8	0.031%	3	0.9	5.8	120
~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	Comuna - 9	0.029%	1	0.4	2.1	62
	Comuna - 7	0.029%	2	0.7	4.1	60
THEFT	Comuna - 12	0.029%	2	0.6	3.9	38
2 A The	Comuna - 10	0.028%	3	0.8	5.2	88
my my Ch	Comuna - 13	0.027%	4	1.3	7.9	65
for a by	Comuna - 16	0.026%	3	0.8	5.1	49
	Comuna - 14	0.026%	4	1.4	8.2	47
	Comuna - 21	0.024%	3	1.0	6.4	29
	Comuna - 15	0.022%	3	1.0	5.9	44
0.025%	Comuna - 2	0.022%	2	0.6	3.5	166
• 8		IMF	ACTO TOTAL EN	LA CIUDAD		
0.009% - 0.013%	- 308.1	Fallecidos Rango: 9.6 – 191. Promodio: 50.6		Heridos de gravedad (en r Rango: 0.3 – 5.9 Promodio: 1.6	niles)	Desplazados (en miles) Rango: 2.5 – 30.3 Promodio: 9.7
0.013% - 0.024%		Fiomedia, 50.0		Promedio. 1.0		Fromedio. 5.7
79% 0.024% - 0.031%		83%	0%	83%	7!	25%
0.031% - 0.038% 17.8 114.6 2	11.3 308.1 9.6	70.1 130.6	191.0 0.3	2.2 4.0	5.9 2.5	11.8 21.0 30.3

≊USGS

science for a changing world

GEM

6

ALCALDÍA DE SANTIAGO DE CALI

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos' fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

![](_page_67_Figure_0.jpeg)

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

![](_page_67_Picture_5.jpeg)

![](_page_67_Picture_6.jpeg)

![](_page_68_Figure_0.jpeg)

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

![](_page_68_Picture_5.jpeg)

![](_page_68_Picture_6.jpeg)

![](_page_68_Picture_7.jpeg)

![](_page_69_Figure_0.jpeg)

......

USAID

ALCALDÍA DE

SANTIAGO DE CALI

El índice de colapsos es el porcentaje de estructuras expuestas por comuna que colapsan debido a la sacudida del terreno y es un indicador de vulnerabilidad física.

El número de Fallecidos' fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

![](_page_70_Figure_0.jpeg)

USAID

ALCALDÍA DE

SANTIAGO DE CALI

0

C

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.

![](_page_71_Figure_0.jpeg)

USAID

ALCALDÍA DE

SANTIAGO DE CALI

El número de Fallecidos fue estimado usando la población de la ciudad al 2021, y asume la ocurrencia del evento en horario nocturno y el 95% de la población ubicada en las residencias. Los histogramas muestran los resultados obtenidos de 2000 simulaciones del evento sísmico. El rango muestra el riesgo mínimo y máximo obtenido en todas las simulaciones.

La contribución del USGS se limitó a la identificación y selección de los escenarios sísmicos para estos perfiles.
## 5.2 Evaluación probabilista: eventos estocásticos para la ciudad

## Metodología y suposiciones en el análisis de escenarios sísmicos

La evaluación de riesgo sísmico probabilístico para Cali se realizó utilizando la calculadora de riesgo de eventos estocásticos del software de OpenQuake (Silva et al. 2014). El software utiliza el modelo de fuentes sísmicas para la ciudad (Sección 1.1) para generar varias realizaciones posibles de sismicidad condicionadas a un tiempo de investigación. A estas realizaciones o conjunto eventos se les conoce como conjunto de eventos estocásticos (SES, por sus siglas en inglés). Los eventos se generan utilizando las mismas relaciones magnitud-frecuencia establecidas para cada fuente de sismicidad mediante un proceso de muestreo de Monte Carlo. Cada ruptura generada está totalmente definida por una magnitud, profundidad sismogénica superior e inferior, hipocentro y ángulos de buzamiento, inclinación y rumbo. Para Cali se generaron 100,000 SES con una duración de 1 año por rama en el árbol lógico del modelo de amenaza. Esto resulta en una simulación de 100,000 años de sismicidad en cada rama, donde cada año puede contener diversos eventos sísmicos. Como cada evento está definido por una ruptura, hacemos simulaciones de cómo se puede sentir el evento en la superficie, en forma de intensidades de agitación, usando los modelos de movimiento del terreno establecidos en el modelo de riesgo de la ciudad (Sección 1.2). Las intensidades se estimaron en el lecho rocoso, y se amplificaron usando las funciones de amplificación desarrolladas para la ciudad (Sección 2.3).

Como resultado de la generación de eventos estocásticos, se tiene una simulación de sismicidad que contiene cientos de miles de eventos sísmicos. Con la intensidad de cada uno, estimamos el impacto total que tienen en la ciudad y en cada uno de los elementos expuestos. Al calcular el impacto se asume que los eventos han ocurrido independientemente el uno del otro (es decir, no se considera acumulación de daño en las estructuras ni enjambres sísmicos). Los resultados totales para la ciudad se registran en una *tabla de daños y pérdidas totales,* mientras que los resultados por elemento expuesto se registran en una *tabla de daños y pérdidas por activo.* Estas tablas contienen todo el daño y pérdidas posibles que pueden ocurrir dentro del periodo de sismicidad simulado. Por ende, se utilizan para entender el riesgo de tres maneras fundamentales:

- El riesgo por periodo de retorno: la *tabla de daños y pérdidas totales* tiene el impacto que causa cada uno de los eventos sísmicos en la ciudad. Con base en el número de veces con que se exceden ciertos niveles de daño y pérdida en la tabla, se puede estimar qué tan frecuentes son dentro del periodo de investigación. En este reporte se presenta esa frecuencia como un periodo de retorno (cada cuántos años se observan los niveles pérdida en el tiempo de investigación de la sismicidad).
- El riesgo anualizado: es el riesgo que se obtiene al tomar todo el daño y pérdidas registradas durante el periodo de sismicidad y se divide entre la duración del periodo. Debido a que considera todos los eventos sísmicos, es una estimación del riesgo promedio en que se

encuentra la ciudad cada año. Es por eso que el riesgo anualizado es útil para la asignación de recursos y la planificación de la gestión del riesgo a largo plazo.

3. Comunidades en alto riesgo: con la *tabla de daños y pérdidas por activos*, también se puede estudiar el riesgo anualizado por región administrativa. Es decir, sumando las pérdidas de todos los elementos expuestos dentro de una región (e.g. provincia, distrito, barrio, manzana). Así se identifican cuáles comunidades sufren más daños y pérdidas durante el periodo de sismicidad simulada. En este análisis se resaltan las comunidades más vulnerables debido a la frecuencia con que experimentan los sismos, las características físicas de sus edificaciones y la zona de respuesta sísmica en que se encuentran.

## Perfil de mitigación y gestión del riesgo

Los resultados probabilísticos del riesgo se presentan en este reporte en la forma de un perfil de mitigación y gestión del riesgo. El perfil ha sido elaborado en conjunto con el grupo técnico de la ciudad y profesionales en áreas de respuesta ante desastres y ayuda humanitaria. El perfil de mitigación tiene los siguientes componentes:

**Panel superior:** proporciona a la derecha un resumen sobre el total de habitantes expuestos, el número total de edificios (en diferentes clases de ocupación) y el valor económico expuesto total de la ciudad.

**Mapa de colapsos:** Es un mapa con las comunas con el mayor índice de colapsos. Tiene la intención de resaltar las partes más vulnerables de la ciudad. Esta vulnerabilidad considera la frecuencia de los eventos sísmicos, las características físicas de las edificaciones y calidad del suelo en que se encuentran. Las comunidades que se resaltan en el mapa serían las más beneficiadas por una mejor fiscalización constructiva, campañas de concientización del riesgo sísmico, y estrategias de mitigación a largo plazo.

**Tabla de comunidades en alto riesgo:** Esta tabla muestra métricas de riesgo adicionales para las comunas resaltadas en el mapa de colapsos. Las métricas adicionales incluyen el número de personas y valor económico expuesto en las parroquias, las fatalidades anuales promedio, y las pérdidas económicas anuales promedio.

**Gráfico de riesgo anualizado:** El riesgo anualizado por estrato socio-económico se muestra en forma de una gráfica de barras. Los estratos que contribuyen más al riesgo sísmico se resaltan en el gráfico, mostrando la contribución de cada una a la mortalidad, los daños y las pérdidas económicas anualizadas de la ciudad. De esta forma, dependiendo del riesgo que se desea mitigar a largo plazo, se puede visualizar en cuales estratos los esfuerzos serían más efectivos.

**Gráfico de riesgo por periodo de retorno:** El riesgo por periodo de retorno se muestra también en forma de una gráfica de barras. Esta figura presenta la frecuencia con la cuál se esperan eventos destructivos y su impacto en la ciudad para las métricas de riesgo principales: daños (en forma de colapsos),

### Global Earthquake Model

fatalidades y pérdidas económicas. La frecuencia se muestra en la forma de los siguientes periodos de retorno: 50 años, 100 años, 200 años, 500 años, y 1000 años. Esta información puede informar políticas de preparación, gestión y transferencia del riesgo para los eventos sísmicos, dependiendo de su frecuencia e impacto.



# **6. R**EFERENCIAS

Acevedo A.B. (2015). Development of Exposure Models for Bogotá D.C. And Metropolitan Area Of Cali (Colombia) – South American Project. Research Report. Universidad EAFIT, Colombia.

Acevedo A.B, Yepes-Estrada C, González D, Silva V, Mora M, Arcila M, And Posada G, 2020, "Seismic Risk Assessment for the Residential Buildings of the Major Three Cities in Colombia: Bogotá, Medellín, and Cali", Earthquake Spectra, Vol. 36, No. S1, 2020, pp. 298-320.

AIS (2009), Estudio General de Amenaza Sísmica de Colombia (2009). Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica – AIS. Comité AIS-300, Bogotá, 227 pp.

Allen, T.I., and Wald, D.J., 2007, Topographic slope as a proxy for global seismic site conditions (VS30) and amplification around the globe: U.S. Geological Survey Open-File Report 2007-1357, 69 p.

Ameri, G., Hollender, F., Perron, V., & Martin, C. (2017). Site specific partially nonergodic PSHA for a hard-rock critical site in southern France: adjustment of ground motion prediction equations and sensitivity analysis. Bulletin of Earthquake Engineering. https://doi.org/10.1007/s10518-017-0118-6.

Arcila, M. & Muñoz–Martín, A. 2020. Integrated perspective of the present–day stress and strain regime in Colombia from analysis of earthquake focal mechanisms and geodetic data. In: Gómez, J. & Pinilla–Pachon, A.O. (editors), The Geology of Colombia, Volume 4 Quaternary. Servicio Geológico Colombiano, Publicaciones Geológicas Especiales 38, p. 549–569. Bogotá. https://doi.org/10.32685/pub.esp.38.2019.17.

Arcila, M. García, J., Montejo, J., Eraso, J., Valcarcel, J., Mora, M., Viganò, D., Pagani, M. y Díaz, F. (2020). Modelo nacional de amenaza sísmica para Colombia. Bogotá: Servicio Geológico Colombiano y Fundación Global Earthquake Model. https://doi.org/10.32685/9789585279469.

Arcila, M., García-Mayordomo, J., y López, M.C (2017, septiembre) Modelo de zonas sismogénicas para la evaluación de la amenaza sísmica de Colombia. Ponencia presentada en el XVI Congreso Colombiano de Geología. Santa Marta, Colombia, 1540-1543

Aristizábal C, Bard P-Y, Beauval C, Lorito S, Selva J et al (2016). Guidelines and case studies of site monitoring to reduce the uncertainties affecting site-specific earthquake hazard assessment. Deliverable D3.4—STREST— harmonized approach to stress tests for critical infrastructures against natural hazards. http://www.strest-eu.org/opencms/opencms/results/

Asociación Colombiana de Ingeniería Sísmica – AIS, 2010. Reglamento Colombiano de Construcción Sismo Resistente NSR-10, Colombia.

Bazzurro, P. and Cornell, C. A. (2004). Ground-Motion Ampli cation in Nonlinear Soil Sites with Uncertain Properties. Bulletin of the Seismological Society of America, 94:2110–2123, 2004.

Bernal, G. (2014), Metodología para la modelación, cálculo y calibración de parámetros de la amenaza sísmica para la evaluación probabilista del riesgo. (Tesis Doctoral). Universidad Politécnica de Cataluña, Barcelona, España.

Boore, D. M., Stewart, J. P., Seyhan, E., and Atkinson, G. A., 2014. NGA-West2 equations for predicting PGA, PGV, and 5% damped PSA for shallow crustal earthquakes, Earthquake Spectra 30, 1057–1085

Castro Villamarín, N. (2011). Evaluación de la respuesta sísmica no-lineal de un depósito de suelo preconsolidado de la ciudad de Cali., Ph.D. Thesis, Universidad Nacional de Colombia, Bogotá.

#### Global Earthquake Model

Cornell, C. (1968). Engineering seismic risk analysis, Bull. Seismol. Soc. Am. 58, 1568–1606.

DAP (2015). Cali en cifras 2015. Cali: Departamento Administrativo de Planeación, Subdirección de Desarrollo Integral.

DAP (2019). Cali en cifras 2018-2019. Cali: Departamento Administrativo de Planeación, Subdirección de Desarrollo Integral.

DAP (2020). Cali en cifras 2020. Cali: Departamento Administrativo de Planeación, Subdirección de Desarrollo Integral.

Departamento Administrativo de Gestión del Medio Ambiente – DAGMA (2019). Documento técnico para el Plan de Gestión Ambiental de Cali PGAC. Disponible en https://www.cali.gov.co.

Departamento Administrativo Nacional De Estadística – DANE, 2018. Censo Nacional de Población y Vivienda. Colombia.

Días N (1999). Colombia: el impacto de sus terremotos a lo largo de su historia. Revista FASECOLDA. Dirección de la Cámara Técnica de Incendio y Terremoto.

Frankel, A. (1995). Mapping seismic hazard in the central and eastern United States. Seismological Research Letters, 66(4), 8-21.

Global Facility for Disaster Risk Reduction - GFDRR (2014). Open Data for Resilience Initiative: Field Guide. International Bank for Reconstruction and Development. The World Bank 1818 H Street NW, Washington DC 20433. Fuente www.gfdrr.org.

Heath, D., Wald, D. J., Worden, C. B., Thompson, E. M., and Scmocyk, G. (2020). A Global Hybrid VS30 Map with a Topographic-Slope-Based Default and Regional Map Insets", Earthquake Spectra, vol. 36, 3: pp. 1570-1584.

INGEOMINAS-DAGMA. (2005). Estudio de microzonificación sísmica de Santiago de Cali. Bogotá. Ministerio de Minas y Energía

Kamai, R. , Abrahamson, N. A. , and Silva, W. J. , 2014. Nonlinear horizontal site amplification for constraining the NGA-West2 GMPEs, Earthquake Spectra 30, 1223–1240.

Kottke, A. and Rathje, E. (2013). Comparison of time series and random-vibration theory site-response methods. Bull Seismol Soc Am 103(3):2111–2127.

McGuire, R. K. (2004), Seismic hazard and risk analysis, Earthquake Engineering Research Institute, Oakland, California.

Moon, S.W. and Ku, T. (2016), "Development of global correlation models between in situ stress-normalized shear wave velocity and soil unit weight for plastic soils", Canadian Geotech. J., 53(10), 1600-1611. https://doi.org/10.1139/cgj- 2016-0015.

OSSO (2017). Primera etapa de la evaluación de la vulnerabilidad y el riesgo por sismos en la zona urbana del municipio de Santiago de Cali. Cali: Corporación OSSO y Departamento Administrativo de Planeación Municipal de Cali.

Pagani M, Monelli D, Weatherill G, Danciu L, Crowley H, Silva V, Henshaw P, Butler L, Nastasi M, Panzeri L, Simionato M, Vigano D (2014). OpenQuake Engine: an Open Hazard (and Risk) Software for the Global Earthquake Model. Seismol Res Lett 85:692–702

### Global Earthquake Model

Pagani, M. and Marcellini, A., 2007. Seismic-hazard disaggregation: a fully probabilistic methodology. Bulletin of the Seismological Society of America, 97(5), pp.1688-1701.

Plan de Ordenamiento Territorial de Cali – POT (2014). Alcaldía de Santiago de Cali. Tomado de https://www.cali.gov.co/planeacion/publicaciones/52108/documento-plan-de-ordenamiento-territorial/.

Rathje, E. M., and M. C. Ozbey (2006). Site-specific validation of random vibration theory-based seismic site response analysis, J. Geotech. Geoenviron. Eng. 132, no. 7, 911–922.

Rodriguez-Marek A, Rathje EM, Bommer JJ, Scherbaum F and Stafford PJ (2014) Application of single-station sigma and site response characterization in a probabilistic seismic hazard analysis for a new nuclear site. Bulletin of the Seismological Society of America 104(4): 1601–1619.

Salgado-Gálvez, M.A., Bernal, G.A., y Cardona, O.D (2016). Evaluación probabilista de la amenaza sísmica de Colombia con fines de actualización de la Norma Colombiana de Diseño de Puentes CCP-14" Revista Internacional de Métodos Numéricos para Cálculo y Diseño en Ingeniería, 32(4), 230-239.

Silva V, Crowley H, Pagani M, Monelli D and Pinho R (2014) Development of the OpenQuake engine, the Global Earthquake Model's open-source software for seismic risk assessment. Natural Hazards 72(3): 1409–1427.

Silva, V, Horspool, N. Combining USGS ShakeMaps and the OpenQuake-engine for damage and loss assessment. Earthquake Engng Struct Dyn. 2019; 48: 634– 652. https://doi.org/10.1002/eqe.3154

Storchak, D.A., D. Di Giacomo, I. Bondár, E.R. Engdahl, J. Harris, W.H.K. Lee, A. Villaseñor and P. Bormann (2013). Public Release of the ISC-GEM Global Instrumental Earthquake Catalogue (1900-2009). Seism. Res. Lett., 84, 5, 810-815, doi: 10.1785/0220130034.

Tromans, I.J., Aldama-Bustos, G., Douglas, J., Lessi-Cheimariou, A., Hunt, S., Daví, M., and Robertson, C. (2019). Probabilistic seismic hazard assessment for a new-build nuclear power plant site in the UK. Bulletin of Earthquake Engineering, 17(1), 1-36. https://doi.org/10.1007/s10518-018-0441-6.

Unidad Nacional De Gestión De Riesgo De Desastres - UNGRD. 2018. Atlas de Riesgo de Colombia: revelando los desastres latentes. Bogotá, Colombia.

Wald D, Quitoriano V, Heaton T, Kanamori H, Scrivner C, Worden BC. Trinet "ShakeMaps": rapid generation of peak ground-motion and intensity maps for earthquakes in southern California. Earthq Spectra. 1999; 15: 537-556.

Yepes-Estrada C, Silva V, Valcárcel J, Acevedo A.B, Tarque N, Hube M.A, Coronel G, and Santa María H, "Modelling the Residential Building Inventory in South America for Seismic Risk Assessment", Earthquake Spectra, Vol. 33, No. 1, 2017, pp. 299-322.