Macrozonificación sísmica para Tierra del Fuego y
microzonificación sísmica para las urbanizaciones de Río
Grande y de Tolhuin, Tierra del Fuego

Δ	utores	٠.
\rightarrow	HIOLES	•

Gustavo González Bonorino (CONICET-CADIC, UTN-FRRG) Liliana del Valle Abascal (UTN-FRRG)

Informe Técnico-Científico elevado a la Facultad Regional Río Grande de la Universidad Tecnológica Nacional

Resumen

A pesar de la reconocida amenaza sísmica para la población de Tierra del Fuego (la isla ha tenido dos sismos de magnitud 7,8, la mayor registrada instrumentalmente en territorio argentino) faltan estudios orientados a disminuir el riesgo para personas y bienes. Estudios previos reconocieron varias fuentes sismogénicas, y se llevan a cabo rutinariamente registros sísmicos en varias estaciones sismológicas administradas por entes oficiales. Pero esos estudios y los datos de esos registros han tenido aplicación únicamente académica. Esta falencia es particularmente peligrosa en vista de la rápida expansión urbana en Tierra del Fuego y la inminente necesidad de instalar urbanizaciones nuevas en otros sectores del territorio provincial. Dada la naturaleza montañosa del sur de la provincia y de la amplia extensión de suelos glacifluviales y de turba en el resto, se incrementa la probabilidad de que se ocupen áreas con elevadas pendientes topográficas y con suelos blandos, propicias para amplificar la amenaza sísmica primaria.

El presente trabajo compila información existente orientándola a la prevención sísmica, y agrega información original sobre tipos de suelo y tipos de edificación útil para la microzonificación urbana. Se enfatiza que la amenaza sísmica principal para las poblaciones de la provincia de Tierra del Fuego proviene de la falla Magallanes-Fagnano. Se presenta un mapa provincial de amenaza sísmica donde se discriminan los suelos por su comportamiento ante vibraciones sísmicas. En base a un sismo de diseño con epicentro y magnitud probables según la historia sísmica de Tierra del Fuego, se distinguen regiones donde la amenaza es mayor: valle de Carbajal, llanos inmediatamente al norte de la sierra de Beauvoir, y turbales en península Mitre. Esta información se aplica a la primera microzonificación sísmica urbana en Tierra del Fuego, en la ciudad de Río Grande y en la Comuna de Tolhuin. En cada una de estas urbanizaciones se hace una evaluación edilicia expeditiva y se computa la probabilidad de daños en caso de la ocurrencia del sismo de diseño.

Introducción

Los "desastres naturales" son naturales únicamente en lo que hace a los mecanismos primarios que los originan y no llegan a ser desastrosos sino cuando se incorpora el elemento social y económico. El elemento social puede ser a la vez víctima y catalizador del desastre. Prolongados períodos de sequía favorecen la ocupación de márgenes de ríos que en la memoria colectiva se caracterizan por su bajo caudal. Esto es particularmente posible en zonas con urbanizaciones recientes. Un subsecuente período climático húmedo puede dar lugar a un aluvión que arrase con dicha población. Las personas damnificadas son víctimas inocentes pero no son inocentes las autoridades que permitieron la ocupación de esas tierras. Sin mediar un cambio climático, la deforestación de laderas para incrementar la superficie cultivable puede incrementar el escurrimiento superficial, induciendo aluviones o deslizamientos. El elemento social es catalizador del desastre natural; la víctima puede ser la población que produjo la deforestación o personas ajenas a la población afectada.

Entre los fenómenos naturales que constituyen amenazas para personas y bienes: deslizamientos, inundaciones, incendios forestales, y movimientos sísmicos, los sismos se caracterizan porque su ocurrencia es independiente de las acciones humanas. No así sus consecuencias, claro está, las cuales pueden ser potenciadas por prácticas de uso de la tierra y de construcción que ignoren esta amenaza. La amenaza derivada de movimientos sísmicos puede ser cuantificada, y también el riesgo asociado a ella. Las incertidumbres involucradas en la estimación son significativas, sin duda, pero aún así ha quedado plenamente demostrado que las prácticas de prevención sísmica bien implementadas salvan vidas y disminuyen las pérdidas materiales considerablemente. Se puede habitar regiones de fuerte amenaza sísmica si se reconoce el peligro y la sociedad actúa en consecuencia, con acciones apoyadas en bases científicas. El estado de California en los Estados Unidos, y el Japón son ejemplos conocidos.

La prevención sísmica, y en general la prevención contra desastres socio-naturales, no es posible sin la participación ciudadana. Requiere de la acción mancomunada entre gobierno y población. El gobierno debe asesorar y legislar, y la población debe comprometerse a acatar y hacer acatar la legislación pertinente. Por otra parte, tanto gobierno como población deben comprender que un plan de prevención sísmica se construye poco a poco y se mejora con el tiempo de aplicación. En otras palabras, un plan de prevención sísmica eficiente se inicia pero no concluye hasta que la amenaza desaparezca. Año tras año el plan debe enriquecerse con nueva información sismológica y geotécnica, y adaptarse a los cambios en la estructura socioeconómica de la región amenazada.

Este trabajo resume los resultados de un primer esfuerzo concertado para dotar a la provincia de Tierra del Fuego de herramientas cartográficas y conceptuales útiles para planificar el crecimiento urbano tomando en cuenta la prevención sísmica. El trabajo comprende tres capítulos. El primero trata de la amenaza sísmica a escala provincial. El segundo evalúa la vulnerabilidad edilicia de Tolhuin. El Capítulo III simula las consecuencias de un sismo de diseño en la ciudad de Río Grande.

Capítulo I Zonificación sísmica para Tierra del Fuego

Situación actual en prevención sísmica a escalas provincial y municipal

Las acciones oficiales orientadas a la prevención sísmica en Tierra del Fuego se limitan a la esporádica instrucción sobre estrategias de evacuación y prevención de accidentes en las escuelas primarias por parte de Defensa Civil. La provincia carece de instrumental sismológico orientado a la prevención. Existen tres sismógrafos en operación en la isla. Uno es propiedad del organismo de control de las explosiones nucleares, con sede en Austria, aunque operada por el INPRES (Instituto Nacional de Prevención Sísmica, de San Juan). Otros dosson propiedad de la Universidad Nacional de La Plata, originalmente instalados por el OsservatorioGeofisicoSperimentale (OGS) de Italia como parte de la red ASAIN (AntarcticSeismographicArgentineanItalian Network), para monitorear la sismología de la Antártida. Sismógrafos ubicados fuera de la isla, ya sea a cargo del INPRES o de instituciones extranjeras, pueden registrar sismos con epicentro en la isla pero en general de magnitud mayor que 5 en la escala de Richter. Así, pues, la mayor parte de actividad sísmica en Tierra del Fuego, que ocurre con magnitudes inferiores a 5, no queda registrada o, si lo está, no está disponible libremente para su inspección.

Las organizaciones relacionadas con el manejo del riesgo sísmico en Tierra del Fuego son las fuerzas de seguridad nacionales y provinciales, con injerencia en los aspectos de contingencia y rescate, y las divisiones de bomberos y de defensa civil provincial y municipales. Estas reparticiones carecen de instrumental propio, o compartido, así como de personal idóneo para interpretar registros sismológicos, y carecen, además, de planes de contingencia sísmica consensuados.

Existe también un vacío legal que atenta contra una adecuada acción de prevención sísmica. La ley No. 810 de Protección Civil fue sancionada en 2007, y promulgada en 2008, pero aun no ha sido reglamentada y, por lo tanto, no se ha hecho efectiva. Esta ley abarca la panoplia de desastres naturales y tecnológicos, incluyendo los terremotos. Esta actitud del actual gobierno provincial contrasta con administraciones pasadas que colocarona la prevención sísmica entre las prioridades provinciales en los concursos PFIP 2005 y 2007, y que apoyaron financieramente el PICTO Riesgo Sísmico auspiciado por la Secretaría de Ciencia, Tecnología e Innovación Productiva de la Nación en 2007.

La prevención sísmica es parte del espectro más amplio de la prevención de desastres socio-naturales, y como tal debiera tenerse en cuenta en la planificación del uso de la tierra, competencia del gobierno provincial y de los municipios. Los intentos de planificación que pudiera haber habido en Tierra del Fuego en años recientes fueron generalmente desbordados por la presión demográfica. Las consecuencias negativas de la imprevisión están hoy fuertemente manifiestas en las anárquicas ocupaciones de tierras marginales con construcciones precarias, lo que ha aumentado considerablemente la vulnerabilidad sísmica. En la medida en que las autoridades municipales y provinciales tomen conciencia de la responsabilidad que tienen de una planificación territorial integral y basada en sólidos criterios científico-técnicos, se podrá poco a poco revertir la tendencia creciente a una mayor vulnerabilidad sísmica.

Contexto geográfico, geológico y sismológico

La Isla Grande de la Tierra del Fuego cubre una superficie de 21.571 km², y tiene actualmente una población total de aproximadamente 130.000 habitantes. Esta población se halla concentrada en más del 95 % en tres localidades. Ushuaia, la capital de la provincia,

fundada en 1884, alberga unos 60 mil habitantes residentes y alrededor de 200 mil turistas, principalmente en los meses de noviembre a abril. Ushuaia es sitio de una importante radicación hotelera. Río Grande, con 65 mil habitantes, concentra la radicación industrial. Por último, Tolhuin, con 3 mil habitantes, está en el centro de la actividad maderera, pero también es sitio de rápida inmigración y turismo creciente. Ushuaia y Río Grande tienen aeropuertos habilitados para vuelos de cabotaje. La urbanización de Río Grande ocupa terreno plano, con desniveles máximos de pocos metros. En cambio Tolhuin y, más aún, Ushuaia, se han urbanizado sobre laderas con desniveles de un centenar de metros y más.

Vías de comunicación

La ruta nacional nº 3 – pavimentada - es la única vía terrestre de comunicación entre Ushuaia, Tolhuin y Río Grande. Un corte en esa ruta dejaría incomunicados a estos centros urbanos. Ushuaia y Río Grande tienen servicio de aeropuerto internacional. La conexión por tierra con el continente es precaria, ya que depende de un servicio de ferry en territorio de, y administrado por, Chile. Una evacuación masiva de la isla generaría caos en la frontera.

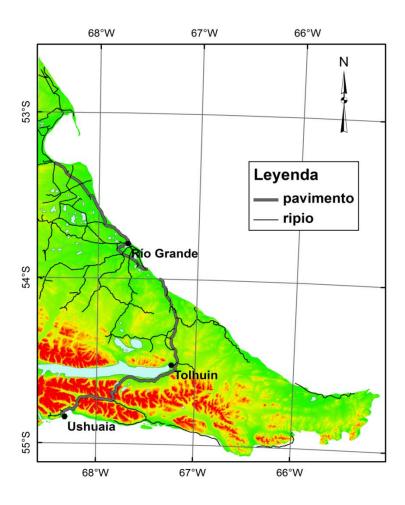


Figura 1. Topografía digital de Tierra del Fuego, obtenida de una imagen tomada por el Shuttle Radar TopographicMission (SRTM) de la NASA (http://srtm.csi.cgiar.org/), con principales rutas y caminos sobreimpuestos.

Principales unidades geológicas

La conformación geográfica actual de Tierra del Fuego, con sus montañas y llanuras, ha sido el resultado de una prolongada etapa de sedimentación marina y continental, deformación tectónica de los estratos depositados, y erosión de las cumbres produciendo nuevo detrito sedimentario, que se inició hace más de 200 millones de años, y una etapa reciente de erosión y sedimentación principalmente glacial y glacifluvial, y el relleno de los bajos con turbales, etapa que se inició hace unos dos millones de años, con la última era glacial, y que continúa. Los depósitos más recientes ocupan los cotas más bajas, y han sido el substrato preferido para la urbanización de Río Grande y de Tolhuin, y gran parte de la de Ushuaia. A cotas más elevadas, mayormente por encima de 30 m s.n.m., aflora roca de variada edad geológica, en general más consolidada en el sur, en la zona de montaña, que en la zona de llanura disectada en el norte.

Para los fines de la prevención sísmica, es conveniente considerar el grado de consolidación del sustrato. La roca tiene el mayor grado de consolidación, reflejado en velocidades de transmisión de las ondas sísmicas transversales superiores a Vs = 1500 m/seg. Entre los depósitos glaciales y glacifluviales y de turbera se distinguen dos grupos. Por un lado están los depósitos que sufrieron compactación y, por ende, consolidación, por el peso del hielo glaciar suprastante, aquí denominado genéricamente drift, y los otros depósitos, menos consolidados. En el mapa de suelos, entonces, se distinguen tres categorías: roca, suelo duro (drift), y suelo blando (fluvio-turbal) (Fig. 2). La distinción se adecua al propósito de definir la peligrosidad sísmica para construcciones que apoyen, o eventualmente puedan apoyarse en esos diferentes tipos de substrato.

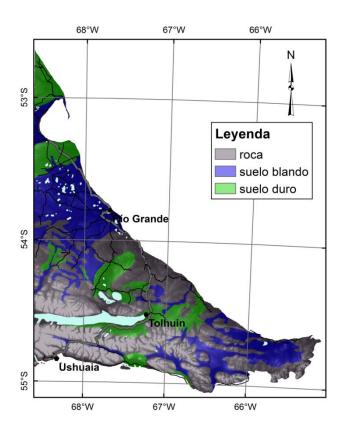


Figura 2. Mapa de suelos de interés para la evaluación de la amenaza sísmica provincial. Modificado del Mapa Geológico de Tierra del Fuego, escala 1:400.000, versión preliminar (SEGEMAR, 2007).

Se ha tomado como velocidad de corte del drift, suelo consolidado, Vs = 450 m/seg(Carr y ot., 1998) y para el suelo blando glacifluvial, Vs = 180 m/seg. Estos tipos de suelo corresponden a las clases B (roca), C (suelo consolidado) y D (suelo poco consolidado) de la clasificación de la NationalEarthquakeHazardsReductionProgram (NEHRP). Otro parámetro importante es el espesor del suelo. Las calicatas no suelen superar unos 4 metros de profundidad y la información de pozos y de geoeléctrica es muy escasa. Un suelo de particular interés para este estudio es el drift por la amplia distribución que tiene en Tierra del Fuego. Se realizaron tres sondeos eléctricos verticales (SEV) en till de la ciudad de Ushuaia (Figura 3).

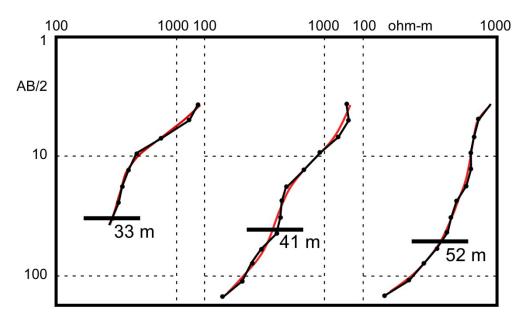


Figura 3. Espesor del drift en el sector austral de la ciudad de Ushuaia. Se toma como modelo para suelo duro en toda la provincia.

La corteza bajo Tierra del Fuego

El conocimiento de la estructura y composición del subsuelo de Tierra del Fuego, o sea de la corteza, es indispensable para una correcta estimación de la pérdida de energía de las ondas sísmicas en la travesía desde el hipocentro hasta el sitio de interés. Tal conocimiento es también útil para predecir las áreas en superficie que serán más afectadas por las ondas sísmicas. La transmisión de una onda sísmica es modificada por la densidad del medio, que condiciona la velocidad de la onda, y por la presencia de discontinuidades que puedan alterar su trayectoria. Esta información es, sin embargo, difícil de obtener y muy escasa para Tierra del Fuego. Las rocas más antiguas datados expuestas en superficie en Tierra del Fuego se consolidaron hace unos 200 a 250 millones de años, una edad relativamente joven en geología. La composición del subsuelo profundo se conoce poco. Hay indicios de que en profundidad hay rocas más antiguas que las expuestas en superficie, conformando la corteza y el manto.

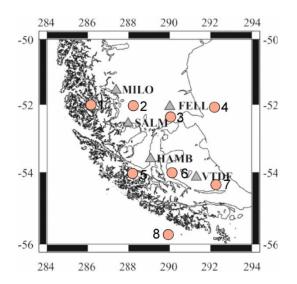


Figura 4. Ubicación de las estaciones SEPA (triángulos) y de los perfiles tomados del modelo CRUST 2.0 (círculos).

Entre 1997 y 1998 se llevó a cabo el proyecto SEPA (SeismicExperiment in Patagonia and Antarctica), con la instalación de cinco estaciones sismológicas en la Patagonia austral de Argentina y Chile. Empleando los registros de estas cinco estaciones temporarias, Lawrence y Wiens (2004) aplicaron inversión de ondas de cuerpo y Rayleigh para inferir la conformación del subsuelo en Patagonia. De acuerdo a este estudio Patagonia muestra un Moho bien definido entre 28 y 34 km de profundidad, y una capa sedimentaria de baja velocidad de espesor entre 0 y 4,3 km.

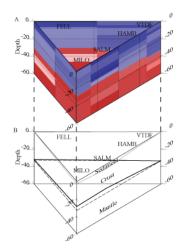


Figura 5. Representación prismática de la corteza bajo Patagonia austral basada en datos de las estaciones SEPA. La parte superior del prismamuestra la corteza y el sedimento en tonos de azul y el manto en tonos magenta. La parte inferior del prisma se refiere a los mismos elementos pero permite ver mejor los límites entre unidades

La Tabla 1 agrega las velocidades de transmisión de ondas sísmicas a diferentes profundidades.

Tabla 1. Espesores corticales y velocidades de onda en Patagonia

	Espesor	Espesor	Velocidad	Velocidad	Velocidad	Velocidad
	Corteza	sediment	sedimento	corteza	manto	manto
		О				superior
Estación	Нс	Hs	Vbc	V_c	V_m	Vbm
FELL	31,1	0,6	3,74	6,40	8,44	4,78
MILO	30,4	1,5	3,62	6,23	8,14	4,65
SALM	28,1	4,3	3,33	5,86	8,11	4,79
HAMB	30,2	0,9	3,56	6,11	8,25	4,65
VTDF	33,7	0,0	3,52	6,10	8,11	4,68
Promedi	30,7	1,5	3,55	6,14	8,21	4,71
О						

MILO - -51,57°, -72,62° - Cueva del Milodon; FELL - -52,06°, -70,00° - Estancia Brazo Norte; SALM - -52,55°, -72,03° - Granja Salmon, Seno Skyring; HAMB - -53,6°, -70,93° - Puerto del Hambre; VTDF - -54,14°, -68,71° - Estancia Vicuña, Tierra del Fuego.

Otra fuente de información sobre la corteza de Patagonia es el modelo CRUST 2.0. El modelo CRUST 2.0 es una compilación de 360 perfiles verticales de una dimensión que permiten visualizar variaciones globales en propiedades de la corteza. La resolución del modelo es 2° x 2° (Bassin et al., 2000). El mapamundi representa el espesor cortical en diferentes continentes. Patagonia cae en un rango de valores entre 20 y 40 km.

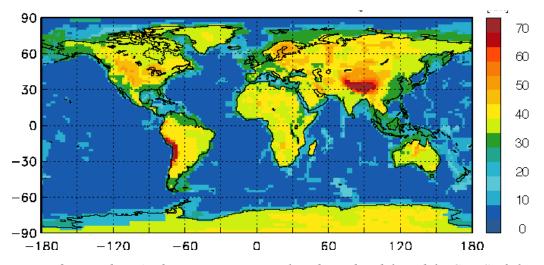


Figura 6. Distribución de espesores corticales obtenidos del modelo CRUST 2.0. La corteza bajo Patagonia austral tiene un espesor de unos 30 kilómetros (tonos de verde).

Para un mayor detalle se extrajeron ocho perfiles de la base de datos CRUST 2.0 (las posiciones están indicadas en la Figura 2 con círculos rosados). Las posiciones elegidas abarcan la Patagonia entre 52°S y 56°S, y desde la costa del océano Pacífico hasta la del Atlántico. Los resultados se resumen en la Tabla 2 para espesor cortical, espesor de los

depósitos sedimentarios consolidados y no consolidados, y velocidad P, velocidad S, y densidad promedio para la corteza y para el manto superior. El espesor cortical de Patagonia austral es inferior al promedio continental, reflejando corteza joven y adelgazada tectónicamente (Febrer et al., 2001).

Tabla 2. Espesores y velocidades corticales en Patagonia

sitio	Espesor	Espesor	Vp (m/seg)	Vs (m/seg)	Densidad
	corteza	sedimentario	Corteza/manto	Corteza/manto	(g/cm3)
	(km)	(km)			Corteza/manto
1	34	0,5	6435/8000	3621/4600	2,89/3,35
2	26,5	5	5700/8000	3147/4600	2,79/3,35
3	32	2	6129/8200	3385/4700	2,85/3,40
4	29	1	6080/8200	3355/4700	2,85/3,40
5	32	1	6247/8200	3460/4700	2,87/3,40
6	32	1	6247/8200	3460/4700	2,875/3,40
7	32	2	6129/8200	3385/4700	2,859/3,40
8	28,25	0,25	6374/8200	3550/4700	2,875/3,40

Geología estructural de Tierra del Fuego

Tierra del Fuego está inserta en una región notoriamente sísmica, la zona de interacción de las placas de Nazca, Antártica, de Scotia, y Sudamericana. En el borde del océano Pacífico, al norte del punto triple, se extiende la placa de Nazca, la cual subduce bajo la placa Sudamericana a una velocidad de unos 8 cm/año. Fue en esta zona de Benioffdonde se generó el sismo de 1964, con M=6,8, que afectó seriamente el sur de Chile. Al sur del punto triple es otra placa, la placa Antártica, que subduce bajo la placa Sudamericana pero lo hace a una velocidad mucho menor, del orden de 2 cm/año. Los hipocentros ocurren mayormente a profundidades entre 15 y 90 kilómetros. La zona de subducción muere hacia los 52°S pero continúa la Zona de Fractura Schackleton, en la cual predomina el movimiento transcurrentesinistral. La ZFS choca contra la Dorsal de Scotia Sur, que marca el límite entre las placas Antártica y de Scotia. La DSS es una larga zona de fractura transforme con movimiento dominante transcurrentesinistral. Hacia el este, la DSS concluye en la dorsal centrooceánica de las Islas Sandwich del Sur y en la fosa de subducción adyacente. Hacia el norte corre de este a oeste la Dorsal de Scotia Norte, una zona de fallas con movimiento dominante transcurrentesinistral. La continuación subaérea de esta dorsal es la falla Magallanes-Fagnano, que atraviesa Tierra del Fuego.

Distribución de epicentros alrededor de Tierra del Fuego

De la base de datos IRIS (http://www.iris.washington.edu/SeismiQuery/events.htm) se tomaron los eventos sísmicos registrados entre 1/I/1960 y 25/VIII/201 en el área comprendida entre latitudes de 48°S y 70°S, y longitudes de 20°W y 76°W. El área abarca el Arco de Scotia y la Patagonia Austral. El total de registros fue de 3993, con magnitudes entre 3,1 y 7,8. La distribución de eventos por rango de magnitud está dada en la tabla. Sólo se tomaron en cuenta los eventos principales; los secundarios ('aftershocks') fueron filtrados con la opción que da el formulario de SeismicQuery, es decir, si dos eventos distan entre sí menos de 1 segundo en tiempo de llegada y 1 grado geográfico en posición del epicentro, se toma

sólo el más significativo. Estos datos fueron complementados con algunos datos de otras fuentes. La magnitud mayor incluida es de 7,8.

Se han definido siete zonas sismotectónicas, o sismogénicas, en base a la geometría de las zonas de falla y al agrupamiento de los epicentros. La delimitación de las zonas sismotectónicas es un paso necesario previo al cómputo de la peligrosidad sísmica. Sus límites probablemente sufrirán sucesivas modificaciones en el futuro a medida que se incremente y mejore la base de datos geológicos. La amenaza que representa cada zona sismotectónica para la población de Tierra del Fuego depende de la distancia que separa ambas y de la capacidad de esas fracturas de generar terremotos de elevada magnitud. A continuación se analiza el efecto de la distancia y posteriormente se centrará la atención sobre las fracturas que presentan mayor amenaza.

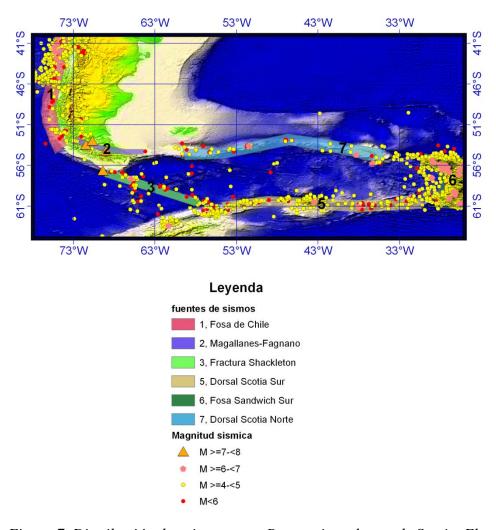


Figura 7. Distribución de epicentros en Patagonia y el arco de Scotia. El mapa regional de fondo es un subconjunto del mapa global de elevación y batimetría distribuido por ESRI junto con la distribución de ArcView 9.

Intervalo de recurrencia

El intervalo de recurrencia de una falla es el tiempo medio entre rupturas de un determinado tamaño a lo largo de esa falla. La tasa de deslizamiento, o de rechazo ('slip rate'), de una falla es la velocidad con que se desplaza un bloque de la falla respecto del otro

bloque, y está dada por el cociente entre el rechazo promedio en cada ruptura mayor y el intervalo de recurrencia. La falla de Magallanes-Fagnano, a juzgar por el rechazo de 5 metros que habría tenido en el terremoto de 1949, tendría un tiempo de recurrencia de 750 años.

Tabla 3. Distribución Gutenberg-Richter

Magnitud	Número de eventos
	registrados/magnitud
3,0-3,9	189
4,0-4,9	2408
5,0-5,9	1273
6,0-6,9	110
7.0-7,9	13
Total de eventos	3993

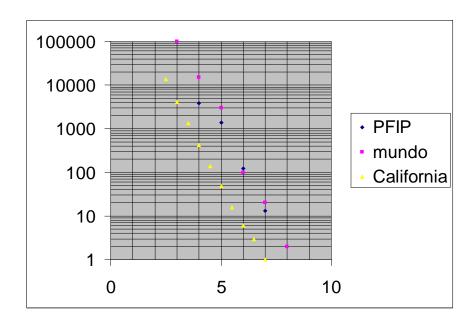


Figura 8. Relación Gutenberg-Richter para Patagonia

Atenuación de la energía sísmica con la distancia al epicentro

La amenaza de un terremoto es inversamente proporcional a la distancia que separa el sitio de interés del epicentro sísmico. En términos muy generales, a una distancia de 100 a200 km la onda sísmica ha perdido cerca del 90 % de su energía inicial y aún sismos de elevada magnitud pueden resultar no dañinos. Es el caso de los numerosos sismos originados en fuentes sismogénicas localizadas en el arco de Scotia, entre Tierra del Fuego y la península Antártica. La pérdida de energía, o atenuación de la onda sísmica, puede ser representada matemáticamente de manera aproximada.

Dos ecuaciones de amplia difusión son la de Young et al. (1997) y la de Campbell (1997). Ambas relaciones de atenuación están basadas en terremotos poco profundos con epicentros en la zona de subducción en el oeste de los Estados Unidos, con magnitudes de momento, Mw, entre 4 y 9,5, y distancias al epicentro entre 0 y 100 km.

La ecuación de atenuación de Young et al. (1997) es:

$$ln(y) = (alfa1 + alfa2*M) - (beta1 + beta2*M)*ln(R+10) + fi*F$$

donde:

y es la mediana de la aceleración espectral con 5% de amortiguación, o la máxima aceleración horizontal del suelo.

M es la magnitud de momento.

R es la distancia mínima al plano de ruptura en kilómetros.

F define el tipo de falla; 1 para falla inversa/oblicua, 0 para el resto.

alfa, beta, y fi son coeficientes cuyos valores se dan en las tablas para sismos de M > 6.5.

Tabla 4. Coeficientes de las ecuación de atenuación sísmica de Young et al.

período	alfa1	alfa2	beta1	beta2	fi
0,01	6,5668	-0,5164	3,2606	-0,2740	0,320

La ecuación de atenuación de Campbell (1997) es:

$$ln(Ah) = -3.512 + 0.904*M - 1.328*ln((R2 + (0.149*exp(0.647*M))2) - 2 + (1.125 - 0.112*ln(R) - 0.0957*M)*F + (0.44 - 0.171*ln(R))*Ssr + (0.406 - 0.222*ln(R)) *Shr$$

donde:

Ah es el valor de la mediana de la aceleración horizontal máxima del suelo.

R es la distancia mínima entre el sitio de registro y la zona de ruptura sobre el plano de falla, en kilómetros.

F representa el estilo de la falla; F=0 para fallas transcurrentes o de rumbo, y F=1 para los demás tipos.

M es la magnitud de momento.

S es un parámetro que toma en cuenta si el sitio está sobre roca dura, Shr, o sobre substrato blando, Ssr.

Graficando los valores de PGA obtenidos con la ecuación de Campbell en función de la distancia al epicentro, se obtiene el gráfico de la Figura 7.

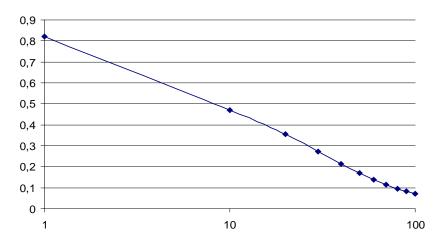


Figura 9. Relación entre la aceleración máxima horizontal (PGA) y la distancia al epicentro en kilómetros.

De las siete zonas sismotectónicas definidas en la Figura 6, sólo la fosa de Chile y la falla Magallanes-Fagnano están lo suficientemente próximas a las zonas urbanas de Tierra del Fuego como para representar una amenaza sísmica seria.

La falla Magallanes-Fagnano es una falla activa transcurrente, o de rumbo, que separa las placas de Scotia y Sudamericana en territorio de Tierra del Fuego. Smalley et al. (2003) midieron mediante una red geodésica de GPS, la velocidad de desplazamiento a ambos lados de la falla Magallanes-Fagnano. Obtuvieron un valor de desplazamiento horizontal de 6,6 +/-1,3 mm/año del bloque sur relativo al bloque norte. La falla Magallanes mide 160 km de largo en su tramo continental subaéreo. Es una falla sinistral, es decir, el bloque al otro lado de la falla se desplaza hacia la izquierda. La traza de la falla está expuesta en superficie en varios sitios al este del lago Fagnano. Los sismos de 1949 habrían causado un desplazamiento principalmente vertical de aproximadamente 1 metro en la falla Fagnano (Costa et al., 2006). Este terremoto incluyó dos eventos de similar magnitud y ambos provocaron destrozos importantes y oleaje anormal en el lago Fagnano. El primer sismo, a la madrugada, se sintió fuertemente en territorio argentino, hasta San Julián. El segundo, hacia el mediodía, se sintió más en territorio chileno. Se infiere de estos informes queel primer evento tuvo epicentro al este del segundo.

El sistema de fallas Magallanes-Fagnano incluye las fallas transcurrentessinistrales de Larsifashaj, entre el lago Fagnano y Ushuaia, y del Deseado, al norte del lago Fagnano. La falla Larsifashaj corre por el valle de Larsifashaj y su traza está cubierta por turberas. Es posible que esta falla haya quedado inactiva. La falla Deseado pasa por el lago Deseado; se le atribuye actividad reciente (Klepeis, 1994; Winslow, 1982). Las fallas normales que enmarcan la bahía San Sebastián aparentemente tienen actividad pero de baja magnitud; por esto y por la distancia que las separa de Río Grande no se consideran una amenaza sísmica seria, si bien debieran ser monitoreadas. La fosa de Chile austral corresponde a la zona de Benioff entre las placas Antártica y Sudamericana, con subducción de la primera bajo la segunda. Es una zona sismogénica de primer orden.

Tabla 5. Fuentes sismogénicas.

ID	Tipo fuente	Tipo falla	Movimiento (mm/año)	Activa	Edad últ. mov.
1	lineal	inversa	20,0	si	actual
2	difusa	transcurrentesinistral		si	actual
3	difusa	transcurrentesinistral		si	actual
4	lineal	inversa	20,0	si	actual
5	difusa	transcurrentesinistral	15,0	si	actual
6	lineal	transcurrentesinistral	7,0	si	actual
7	lineal	transcurrentesinistral		si	actual
8	lineal	transcurrentesinistral		si	actual
9	lineal	normal		probable	?
10	lineal	normal		probable	?

ID	Ambiente geológico	Designación
1	subducción placa Pacífico bajo Sudamericana	Antártica/Sudamericana
2	límite placas Antártica y Scotia	Zona de Fractura de Shackleton
3	límite placas Scotia y Antártica	Dorsal Scotia Sur
4	subducción placa Scotia bajo Atlántico	Fosa Sandwich del Sur
5	límite placas Sudamericana y Scotia	Dorsal de Scotia Norte
6	límite placas Sudamericana y Scotia	Falla Fagnano-Magallanes
7	intraplaca Sudamericana	Falla Deseado
8	intraplacaScotia	Falla Larsifashaj
9	graben	Bahía San Sebastián Norte
10	graben	Bahía San Sebastián Sur

Escenario de Terremoto Máximo Creíble

Tierra del Fuego tuvo varios terremotos fuertes. En diciembre de 1949 dos eventos con 8 horas de diferencia alcanzaron magnitud 7,8 en la escala de Richter. El sismo de 1879 alcanzó una magnitud estimada en 7,0 a 7,5. Otro evento en 1970 alcanzó magnitud de 7,0. Costa et al. (2006) estimaron que la falla Magallanes-Fagnano podría haber tenido desplazamientos horizontales de entre 4 y 5 metros a lo largo de cientos de kilómetros; tal movimiento seguramente daría origen a un sismo fuerte. En un estudio orientado a la ampliación del puerto de Ushuaia, ingenieros de la Universidad Nacional de Córdoba estimaron un Terremoto Máximo Creíble de 8,5 en la escala de Richter. El presente trabajo empleará también este valor.

La Figura 9 sugiere que a 100 km del epicentro la energía del Terremoto Máximo Creíble ha disminuido a cerca del 10% de la energía en origen. Tomando como fuente sismogénica la falla Magallanes-Fagnano, y suponiendo distancias mínimas desde el epicentro a las localidades de Ushuaia, Tolhuin y Río Grande, se deduce que Tolhuin sufriría efectos desvastadores; Ushuaia, a unos 30 km de distancia, se vería afectada por un movimiento de intensidad mayor de VIII en la escala de Mercalli, un sismo destructivo; y Río

Grande, a unos 80 km de distancia sentiría el mismo evento como de intensidad cercana a VII en la escala de Mercalli, un sismo fuerte pero poco destructivo. Es importante acotar que estas consideraciones sobre el poder destructivo del sismo de diseño valen para estructuras asentadas en roca. Es decir, no toman en cuenta el posible efecto amplificador del suelo. Esto se hará más adelante.

Amenaza sísmica provincial

La combinación de los factores de amplificación del suelo con la ley de atenuación de la energía sísmica, permite generar un mapa de intensidades sísmicas suponiendo un epicentro y magnitud conocidos del Terremoto Máximo Creíble. Para este proyecto se supuso un epicentro sobre la falla Fagnano y sobre el límite con Chile. Tal ubicación concuerda con epicentros instrumentalmente registrados en el pasado. Se supone, además, una magnitud de M=8,5 en la escala de Richter. La aceleración máxima horizontal (PGA) fue transformada a la escala de intensidad de Mercalli Modificada (MMI) según la ecuación:

MMI = 3,333*(log10(PGA*980) - 0,014) (Trifunac y Brady, 1975)

La intensidad disminuye radialmente desde el epicentro de acuerdo con la ley de atenuación de Campbell (1997) pero muestra importantes anomalías locales en función del efecto amplificador del suelo (Fig. 10).

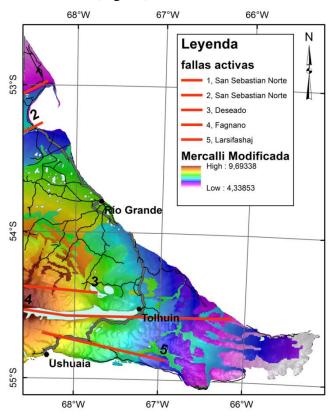


Figura 10. Mapa resumiendo la amenaza sísmica para la provincia de Tierra del Fuego, en la escala de intensidad de Mercalli Modificada.

Capítulo II Microzonificación de la Comuna de Tolhuin

A la escala urbana, la zonificación sísmica debe tener una resolución espacial mayor que a la escala provincial. Idealmente, cada edificio debiera ser objeto particular de análisis, ya que dos construcciones aledañas pueden diferir grandemente en cuanto a la sismorresistencia de sus estructuras. Con similar detalle debiera conocerse la naturaleza geotécnica de los suelos que conforma el substrato urbano. En esta primera evaluación del riesgo sísmico para Tolhuin, la microzonificación ha sido trabajada en un nivel intermedio de detalle, analizando conjuntos de edificios y de suelos. Esta restricción se debió a la limitación de fondos disponibles para perforaciones y ensayos estructurales.

El marco conceptual del estudio de microzonificación de Tolhuin se basa en una iniciativa de las Naciones Unidas para lograr una mayor seguridad para los habitantes de ciudades implantadas en territorios susceptibles de actividad sísmica dañina. Esta iniciativa se ha denominado Método RADIUS, por RiskAssessment Tools for Diagnosis of UrbanareasagainstSeismicDisasters. La metodología RADIUS para el gerenciamiento de proyectos de riesgo sísmico fue desarrollada por GeoHazards International (GHI) e implementada en varias ciudades de países en desarrollo en años recientes, por iniciativa de la Década para la Reducción de los Desastres Naturales (IDNDR).

El proceso de gerenciar el riesgo sísmico de una ciudad comprende tres estadios: evaluación, planificación e implementación. La evaluación implica comprender la amenaza, su posible incidencia y su magnitud. La planificación sirve para delinear las acciones que deben ser tomadas para resolver para contrarrestar la amenaza. Por último, la implementación lleva a cabo las acciones propuestas y, por ende, es la más importante.

La aplicación del Método RADIUS comprende varias etapas.

- Paso 1. Definir el escenario sísmico. Localizar el epicentro, magnitud y profundidad de los posibles sismos.
- Paso 2. Calcular la atenuación sísmica, ya sea en base a fórmulas preexistentes, o a datos locales.
- Paso 3. Calcular la amplificación de la onda sísmica debido a condiciones locales de espesor y características geotécnicas del suelo.
- Paso 4. Convertir valores de aceleración máxima del suelo (PGA; PeakGroundAcceleration) a valores de la escala Modificada de Mercalli (MMI).
- Paso 5. Aplicar funciones de vulnerabilidad según tipo de edificación.

Los pasos 1 y 2 fueron presentados en el Capítulo I. En el presente capítulo se desarrollarán los pasos 3 a 5. En el Capítulo I se describió la amenaza sísmica provincial asociada a un terremoto de magnitud 8,5 con epicentro situado unos 80 kilómetros al oeste de Tolhuin. Al analizar la amenaza a escala urbana – donde hay construcciones y población estable - es necesario incorporar las nociones de vulnerabilidad y de riesgo.

La vulnerabilidad ante un evento sísmico se define como "El grado de pérdida para un cierto elemento, o conjunto de elementos, en riesgo como resultado de la ocurrencia de una amenaza". El análisis de vulnerabilidad involucra nociones físicas, sociales, y económicas. Riesgo es "La destrucción o pérdida esperada en base a la convolución de la probabilidad de ocurrencia de una amenaza y de la vulnerabilidad de los elementos expuestos a esa amenaza. Matemáticamente puede ser expresado como la probabilidad de exceder un nivel determinado de daño económico y social, en un sitio específico y un período dado" (Spence, 1990).

La microzonificación requiere compilar información sobre topografía, características geotécnicas de los suelos y sus espesores, distribución de los tendidos críticos (electricidad, etc.), y tipo de edificación en cuanto hace a la sismorresistencia. Esa información conviene volcarla en mapas y procesarla en un SIG, o Sistema de Información Geográfica. La importante ventaja es que el SIG facilita la consulta combinada de dicha información.

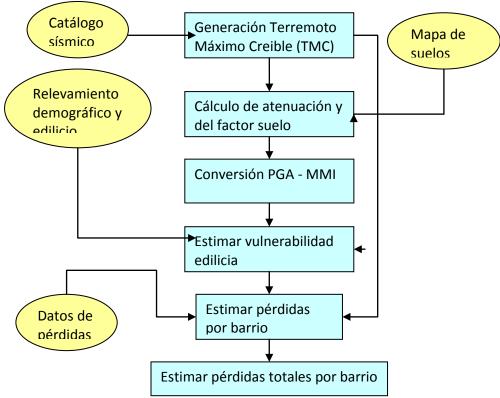


Figura 11. Diagrama de flujo de procedimientos que implica la aplicación del método RADIUS.

El propósito de estos mapas es:

- a) facilitar el acceso rápido a sitios de posibles cortes de suministro;
- b) prever, en base a informes de Defensa Civil o de vecinos, la posibilidad de daño a tendidos críticos;
- c) determinar con antelación a la emergencia la dificultad de acceso debida a la topografía; y d) prever la dificultad de acceso por falta de caminos abiertos para llegar a viviendas aisladas. Los distintos planos se presentan en este informe a una escala pequeña, adaptada al tamaño de página impresa. El CD que se adjunta, sin embargo, contiene los archivos digitales que pueden visualizarse a escalas mayores. Los planos simplificados son convenientes para el diseño de estrategias de socorro previamente a un evento sísmico (u otro desastre natural que requiera acciones de socorro). Los planos detallados son convenientes para definir rutas de acceso para tareas de socorro durante la emergencia. Por ejemplo, el plano de planta urbana ampliado a escala 1:10.000 permite leer los nombres de las calles y los números de las parcelas catastrales, y se distinguen terrenos asignados para Espacios verdes y la distribución de Tierras fiscales sin urbanizar.

El plano de tendidos críticos indica la distribución de las redes de agua, cloaca, energía eléctrica de media tensión (LMT) y gas. El plano topográfico está apoyado en 677 puntos medidos y acotados instrumentalmente, y 106 puntos obtenidos por interpolación gráfica. Las curvas de nivel se han trazado con una equidistancia de 5 metros para claridad del dibujo. La precisión del relevamiento, sin embargo, permite una equidistancia menor. El relevamiento se apoyó en el punto geodésico situado en predio de la Hostería Kaiken. Este plano permite una visión más clara de la relación entre topografía y urbanización. El plano detallado de la planta urbana está en formato AutoCAD, en coordenadas Gauss Krüger, faja 2. Los demás planos están en formato ArcView 9.1 de ESRI, en coordenadas Gauss Krüger, faja 2.

Escenario sísmico para el área de Tolhuin

El centro de la urbanización de Tolhuin dista menos de un kilómetro de la traza de la falla Fagnano. Aun cuando en ese entonces la población estable era muy reducida, relatos personales aseguran que el efecto de los sismos de 1949 fue muy intenso. El oleaje generado en el lago Fagnano alcanzó alturas de unos 2 a 3 metros en la cabecera oriental del lago, la zona donde actualmente se han construido numerosas cabañas. Por otra parte, el bloque al sur de la falla descendió cerca de 1 metro, provocando el anegamiento de la planicie deltaica del río Turbio para formar una laguna costera (Fig. 13).



Figura 12A. Desembocadura del río Turbio en el lago Fagnano antes de los sismos de 1949.



Figura 12B. Desembocadura del río Turbio en el lago Fagnano después de los sismos de 1949.

Tabla 6. Principales edificios públicos en Tolhuin

X	Y	Lat	Lon	Construcción
3422422	3958613	-54,51052	-67,19744	Panadería La Unión
3422597	3958610	-54,51000	-67,19499	Capilla Sagrada Familia
3422612	3958661	-54,50945	-67,19482	Polideportivo Rivero
3422572	3958673	-54,50965	-67,19515	Casa de la Cultura
3422572	3958652	-54,50975	-67,19513	Correo Argentino
3422634	3958760	-54,50886	-67,19456	Municipalidad (central)
3422818	3958794	-54,50845	-67,19179	Jardín Zhioshi
3422723	3958703	-54,50911	-67,19279	Colegio Trejo Noel
3422755	3958674	-54,50924	-67,19273	Municipalidad
3422772	3958544	-54,51072	-67,19208	Dirección de Turismo
3422599	3958565	-54,51102	-67,19514	Hospital
3422543	3958512	-54,51075	-67,19566	Escuela N°5
				Instituto Provincial de la
3422450	3958435	-54,51163	-67,19714	Vivienda
3422429	3958493	-54,51106	-67,19777	Consejo Deliberante
3422493	3958689	-54,50951	-67,19672	Banco TdF
				Dirección Provincial de
3422507	3958627	-54,50998	-67,19646	Energía
3422868	3958482	-54,51172	-67,19096	Defensa Civil Municipal
3421086	3957589	-54,51935	-67,21962	Planta Potabilizadora

3422517	3957821	-54,51712	-67,19624	Bomberos
3422516	3958425	-54,51152	-67,19681	Comisaría
3422855	3958669	-54,50988	-67,19041	Estación de Servicio YPF
3422455	3958622	-54,51007	-67,19707	Biblioteca Popular

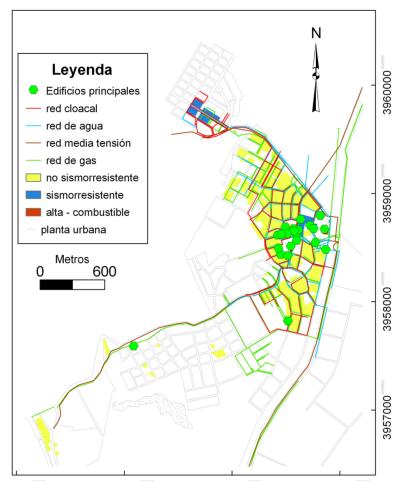


Figura 13. Plano de microzonificación sísmica para Tolhuin, con tendidos críticos y evaluación preliminar de la vulnerabilidad de la edificación.

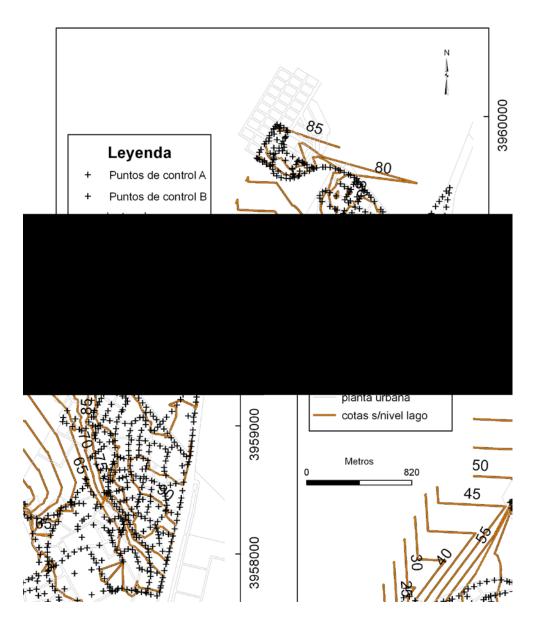


Figura 14. Curvas de nivel con equidistancia 5 metros para la zona urbana y suburbana de Tolhuin, referida al nivel del Lago Fagnano. La mayor parte de la planta urbana se encuentra por encima de la cota de 65 metros.

Relevamiento geotécnico de suelos en Tolhuin

El estudio de las propiedades geotécnicas de los suelos principales en la zona urbana de Tolhuin complementa a la información topográfica y, en conjunto, permiten la microzonificación sísmica de Tolhuin.

El lago Fagnano estuvo ocupado por hielo glaciar hasta hace unos 12 mil años atrás. El hielo aprovechó la debilidad estructural dada por el sistema de fallas de Magallanes-Fagnano para excavar la fosa que luego sería inundada por agua fresca al retirarse el hielo. Los avances y retrocesos de la lengua glaciar — al tiempo que causaban erosión en partes de la cuenca - dieron lugar a la acumulación de potentes y extensos mantos detríticos de arena y grava y de bancos arcillosos que actualmente ocupan la cabecera del lago Fagnano, constituyendo el subsuelo de la Comuna de Tolhuin.

La urbanización de Tolhuin está emplazada sobre depósitos glaciales diversos a cotas que varían entre 0 metros y 90 metros sobre el nivel del lago Fagnano. La variación altitudinal hace que diversas zonas de la urbanización apoyen sobre substratos diferentes, en función de la estratigrafía. El casco céntrico ocupa las cotas más altas; se desarrolla sobre depósitos areno-arcillosos con rodados dispersos acumulados como drift glacial y de arcillas glacilacustres de unos 20 metros de potencia. Descendiendo hasta la calle Pedro Oliva se llega a una terraza deposicional desarrollada sobre arenas gravosas, las cuales pueden corresponder a driftglacifluvial frente al antiguo glaciar que ocupaba la fosa del Fagnano.

Por debajo de esta unidad, formando la planicie que ocupa la cancha de fútbol unos 8 metros por debajo del nivel de la calle Pedro Oliva, se extiende un paquete de limos arcillosos plásticos que afloran sobre la ruta nacional n° 3. Descendiendo aún más por la calle Gendarmería Nacional, pasando la planta potabilizadora de agua, afloran depósitos glacilacustres beige claros, en partes con guijarros dispersos. Estos depósitos probablemente subyacen el tramo inferior de la bajada al lago, donde son localmente cubiertos por las gravas de playa sobre las cuales se han edificado numerosas cabañas y el alto edificio conocido como Eolo, hoy abandonado. La Figura 14 resume la información sobre tipos principales de suelos en Tolhuin.

Calicatas y pozos

La caracterización geotécnica de los suelos en el área urbana y suburbana de Tolhuin se basa en aproximadamente una docena de calicatas, con profundidades entre 1,5 y 2,0 metros, catorce pozos a lo largo de la ruta nacional n° 3 nueva, con profundidades entre 2,5 y 7 metros, un pozo profundo que alcanzó una profundidad de 120 metros, y un sondeo geoeléctrico de más de 120 metros de alcance en profundidad.

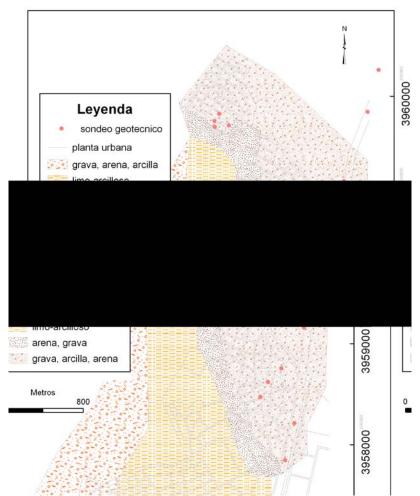


Figura 15. Distribución de los principales tipos texturales de suelos sobre los que apoya la urbanización de Tolhuin.

El pozo profundo y el sondeo geoeléctrico fueron ejecutados en el marco delPrograma Desarrollo Pequeñas Comunidades – Tolhuin, financiado por el Consejo Federal de Inversiones, "Estudio sobre provisión de agua para la Comuna de Tolhuin". El pozo de exploración SEV8 estuvo emplazado a una cota aproximada de 90 metros sobre el nivel del lago, sobre la traza de la ruta nacional n° 3. Durante la perforación se recuperaron muestras hasta 120 metros de profundidad bajo boca de pozo. Este pozo estuvo acompañado por prospección geoeléctrica. Los datos estratigráficos y litológicos obtenidos de estos estudios han sido resumidos en las Tablas7 y 8.

Tabla 7. Ubicación y descripción de ensayos geotécnicos

					Profundida	Ejecuto
Tipo	X	\mathbf{Y}	Identificación	Ensayos	d	r
	342296	395916				
pozo	1	0	SEV8	geoeléctrica	120	DGOSP
	342252	395847				
calicata	9	3	Jardín Zhioshi	SPT, granometría	1,6	DGOP
	342273	395875		Atterberg,		
calicata	9	5	Escuela Noel-1	granometría	1,9	DGOP
	342273	395875		Atterberg,		
calicata	9	5	Escuela Noel-2	granometría	1,9	DGOP
	342168	395975				
calicata	1	6	33 Viviendas-1	SPT, granometría	2	IPV
	342172	395982				
calicata	6	7	33 Viviendas-2	granometría	2	IPV
	342168	395969				
calicata	3	5	33 Viviendas-3	SPT, granometría	2	IPV
	342182	395971				
calicata	2	2	33 Viviendas-4	granometría	2	IPV
	342260	395862	Capilla S.			
calicata	6	1	Familia-1	SPT, granometría	1,5	IPV
	342260	395862	Capilla S.			
calicata	6	1	Familia-2	granometría	1,5	IPV
	342260	395862	Capilla S.			
calicata	6	1	Familia-3	granometría	1,5	IPV

Tabla 8. Estratigrafía del subsuelo de Tolhuin en base a un sondeo geoeléctrico.

Profundidad	Espesor	Litología	Resistividad
(m)	(metros)		(ohm.m)
0	22	Depósitos arcillosos con rodados	
		dispersos	
22	42	Depósitosarenosos	
64	41	Arenas con intercalaciones de capas	
		arcillosas y diamictíticas de pco espesor.	
105	6-15	Acuitardo con niveles artesianos.	50-250
		Diamictita con niveles arcillosos y	
		arenolimosos compactos.	
120	80	Acuitardo. Depósitosarcillosos	< 50
200		Acuífugo. Formación Río Claro:	30-40
		areniscas y conglomerados consolidados	

Ensayos geotécnicos

Los estudios de suelos tomados en cuenta para la elaboración de este informe están resumidos en las planillas adjuntas en el Anexo I y en la Tabla 7. Ellos incluyen varias calicatas y 14 pozos que permiten conocer la composición del subsuelo, y ensayos geotécnicos que incluyen ensayos de resistencia al corte, análisis granulométricos, determinación de densidad, y medición del índice plástico. Los ensayos de resistencia son de dos tipos: Standard Penetration Test (SPT) y California Bearing Ratio (CBR).

El ensayo denominado CBR, por California Bearing Ratio, se emplea comúnmente para conocer la capacidad de carga del subrasante en caminos pavimentados. Cuanto mayor sea el valor de CBR mayor es la resistencia que ofrecerá el subrasante a la carga estática del pavimento y dinámica del tráfico vehicular. Se trata de un ensayo empírico que mide la resistencia a la penetración en el suelo de un cilindro de dimensiones estandardizadas.

Los ensayos de penetración por el método SPT siguieron las normas patrón en geotecnia. Estos ensayos fueron hechos "in situ". Con el fin de independizar las mediciones de SPT de la profundidad a la que se toma la muestra, el valor obtenido se normaliza en función del esfuerzo efectivo de sobrecarga, σ'_{vo} . El valor N se normaliza a 1 atmósfera, o 96 kPa, empleando la relación de Idriss y Boulanger (2004; Seed e Idriss, 1971):

 $(N_I)_{60} = C_n(N)_{60}$, donde el factor C_n , se puede obtener de:

$$C_n = (Pa/\sigma'_{\nu o})^{alfa}$$

Alfa =
$$0.784 - 0.0768 ((N_1)_{60})^{0.5}$$

donde N1 es la resistencia patrón a la penetración corregida por la sobrecarga, y σ'_{vo} es el esfuerzo de referencia a 1 atmósfera (Kayen y Mitchell, 1997).

 $(N)_{60} = N$ de SPT corregido a 60% de eficiencia de golpe.

Clasificación textural de los suelos en Tolhuin

La clasificación de suelos expuestos en Tolhuin se da aquí según dos normativas (ver Anexo I): la AASHTO y la SUCS. La clasificación de suelos según la AASHTO, o "American Association of StateHighwayOfficials", introducida en 1929, es de uso especial para la construcción de vías, en especial para manejo de subrasantes y terraplenes.

Los grupos de suelos son 7, subdivididos en otros más (para llegar a 12):

a) Grueso granulares: 35% o menos pasa el T-200 comprende

A-1, si menos del 20% pasa el T-200 y menos del 50% pasa el T-40, pero en el P40 el IP<6%. A-2, si menos del 35% pasa el T-200, (limoso o arcilloso), y el material no cumple con A-1 ni A-3.

A-3, si menos del 10% pasa el T-200 y 51% o más pasa el T-40, pero si el P40 no es plástico.

b) Suelos fino granulares (grupo limo arcilla): más del 35% pasa el T-200

A-4 si IP \leq 10 (limo) y LL \leq 40%

A-5 si IP \leq 10 (limo) y LL \geq 41%

A-6 si IP \geq 11 (arcilla) y LL \leq 40%

A-7 si IP \geq 11 (arcilla) y LL \geq 41%

En consecuencia: A-1 = cascajo y arena; A-3 = arena fina; A-2 = cascajos y arenas limosas o arcillosas; A-4 y A-5 suelos limosos, y A-6 y A-7 suelos arcillosos.

A-1 y A-3 son suelos excelentes y buenos, A-2 buenos y moderados, y A-6 y A-7 son suelos de moderados a pobres. Pero estos suelos tienen subclases así:

A-1-a: si IP del P40 <6% Además el P200=15%, P40=30% y P10=50% ==

A-1-b: si es del grupo A1 y no cumple con A-1-a

A-2-4; A-2-5, A-2-6, y A-2-7: según la fracción fina se encuentre en las zonas 4, 5, 6 o 7 de la Carta de Plasticidad AASHTO. La clase A-3 no tiene subclases.

Otra clasificación empleada corrientemente corresponde al Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS). El SUCS es un esquema de estandarización de clasificación con buena difusión en el ambiente de geotecnia. La figura resume el procedimiento para clasificar un suelo de acuerdo con este esquema.

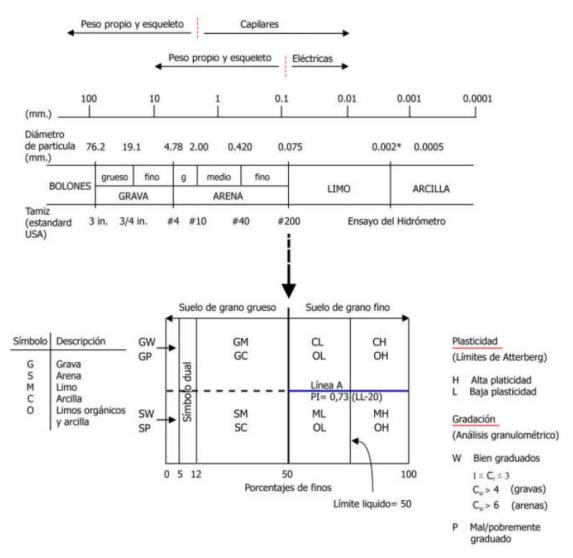


Figura 16. Cuadro de clasificación de sedimentos según el sistema SUCS.

Efecto amplificador del suelo

Los suelos poseen períodos de vibración característicos, en función de sus condiciones geotécnicas y espesor. Las características geotécnicas pueden representarse colectivamente por la velocidad de corte de una onda sísmica, Vs. Suelos blandos tienen Vs < 250 m/seg, y suelos duros Vs < 600 m/seg. La mayor amplificación ocurre a la frecuencia natural más baja del suelo, o frecuencia fundamental, con un período asociado que se denomina período característico del sitio.

El factor de amplificación de un suelo, también denominado el efecto local, es la modificación en la amplitud de la vibración sísmica de un sitio sobre la superficie terrestre por efecto de la interposición de un espesor de sedimento poco consolidado o de la topografía. En términos generales, una onda sísmica aumenta de amplitud al atravesar una capa deformable en su trayectoria hacia la superficie.

Otra forma de analizar el probable impacto de un sismo sobre las edificaciones en Tolhuin es a partir de los diagramas de aceleración espectral, es decir, diagramas donde la aceleración horizontal se grafica en función de la frecuencia de la vibración.

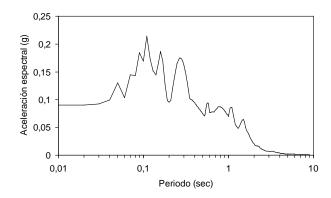


Figura 17. Espectro de respuesta sísmica para Tolhuin.

La figura 16 muestra un espectro de respuesta para el sector alto de Tolhuin. La mayor parte de la energía del sismo de diseño está contenida en períodos bajos, 0,1 a 0,3. El interés de este dato es que los edificios pueden entrar en resonancia con la onda sísmica. Ello es más probable cuando la frecuencia natural de vibración del edificio es similar a la del suelo sobre el que apoya. Una aproximación de la InternacionalConference of BuildingOfficials permite estimar el período crítico según:

$$T = 0.1 \times N$$
,

donde T es el período crítico y N es el número de pisos del edificio. Similarmente, la frecuencia natural de construcciones bajas puede aproximarse por:

$$Fn=10/N$$

Así, pues, para Tolhuin, T=0,1 segundos, y Fn=10 Hertz.

Claramente, edificios bajos, como los que predominan en Tolhuin, tienden a resonar con períodos similares a los que se obtuvieron para Tolhuin. Si una edificación tiene un período natural similar en valor al período natural del suelo sobre cual apoya, se incrementa la amenaza sísmica. La respuesta de un edificio a una aceleración impuesta en su base está

fuertemente controlada por la altura del edificio. En el caso de Tolhuin, donde predominan viviendas de un único piso, el efecto amplificador del suelo será mayor donde haya suelos blandos y/o perfiles de suelo de gran espesor. En Tolhuin la casi totalidad de los edificios, tanto los públicos como los privados, son de una sola planta. El período de onda característico para tales construcciones puede estimarse por:

Dado que el efecto del paso de la onda sísmica afecta una estructura según el período fundamental, es conveniente calcular la aceleración espectral de un terremoto, es decir, la distribución de la energía de la onda en función del período. Tales espectros se obtienen mediante un análisis de espectros de respuesta sísmica.

El efecto del suelo en la aceleración máxima horizontal se estimó mediante el programa de computación EERA (Bardet et al., 2000). Este programa requiere el ingreso de un terremoto de diseño y de un perfil de suelo con propiedades geotécnicas que permitan calcular G/Gmax. Como terremoto de diseño se empleó uno de magnitud 6,5, ocurrido en Loma Prieta, California, asociado a una zona de subducción (Fig. 17).

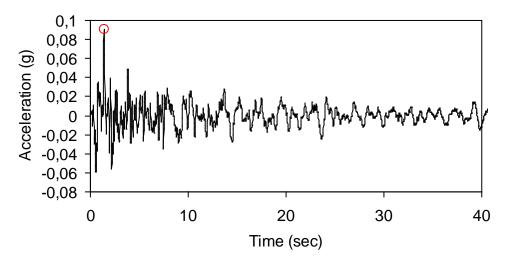


Figura 18. Diagrama de aceleración – terremoto de Loma Prieta, California

El módulo de elasticidad de la columna de suelo se obtuvo de los ensayos geotécnicos. Los valores de SPT y de CBR obtenidos de los ensayos permiten aproximar valores del módulo elástico del suelo. Existe una buena correlación estadística entre los valores del índice CBR y la velocidad de corte (`shear wave`), hasta alrededor de 400 m/seg, como se aprecia en la Figura 18 (Rosyidi et al., 2006).

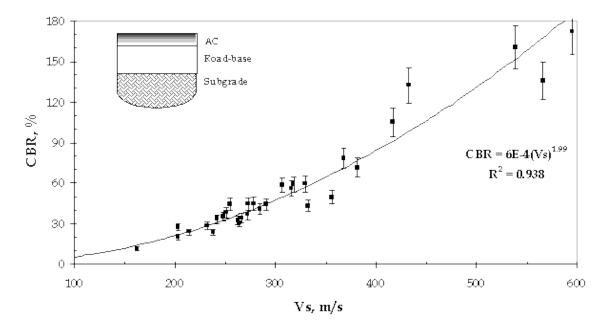


Figura 19. Correlación entre valores de ensayo CBR y de velocidad de la onda de corte.

La ecuación representativa de esta correlación es:

$$CBR = 0.0006 (V_S)^{1.99}$$

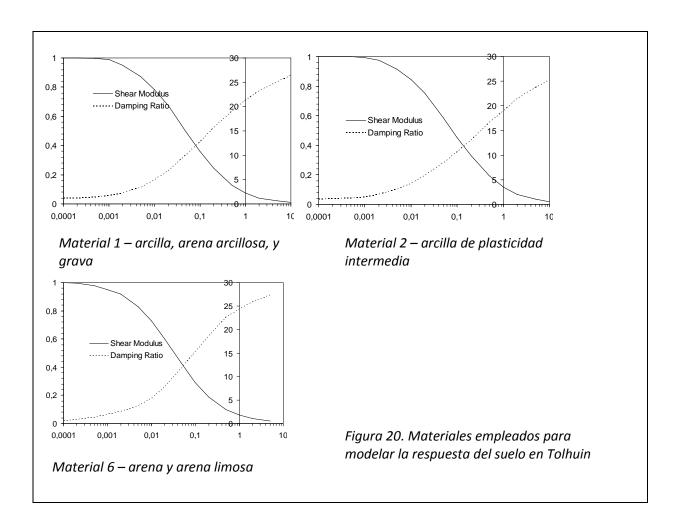
donde CBR representa el ensayo California Bearing Ratio en %, y V_S es velocidad de corte. Existe también una moderada correlación entre los valores de SPT y de Vs, representada por la ecuación:

$$Vs = 107 N^{0,215}$$

El perfil de suelo se generalizó sobre la base de los datos del pozo SEV8 y del sondeo geoeléctrico Tabla 8, la cual se reproduce aquí remplazando la resistividad por el tipo de material empleado para modelar cada intervalo del perfil de suelo.

Tabla 9. Perfil de suelo empleado en la modelización con el programa EERA

Profundidad	Litología	Material
(m)		
0	Depósitos arcillosos con rodados	1
	dispersos	
22	Depósitosarenosos	6
64	Arenas con intercalaciones de capas	6
	arcillosas y diamictíticas de poco	
	espesor.	
105	Acuitardo con niveles artesianos.	1
	Diamictita con niveles arcillosos y	
	arenolimosos compactos.	
120	Acuitardo. Depósitosarcillosos	2
200	Acuífugo. Formación Río Claro:	roca
	areniscas y conglomerados consolidados	



Aceleración máxima del suelo

Para valores de la máxima aceleración horizontal (PGA) en roca inferiores a 0,01g, o < 10% de la gravedad terrestre, aproximadamente, el efecto del suelo es despreciable. Para valores de PGA hasta de 0,5g, aproximadamente, el efecto de una columna de suelo más potente que unos 10 metros es amplificar la aceleración. La amplificación puede resultar en valores de aceleración dos a tres veces superiores a los que se registrarían sobre un sustrato de roca dura. Esta condición se aprecia claramente en la variación de la aceleración horizontal en función de la profundidad para un suelo duro de Tolhuin (Fig. 21). El intervalo arcilloso superior, de 22 metros de potencia, es particularmente sensible a las vibraciones y amplifica considerablemente el movimiento sísmico. La amplificación disminuye en las zonas bajas de la urbanización, donde el substrato en menos arcilloso.

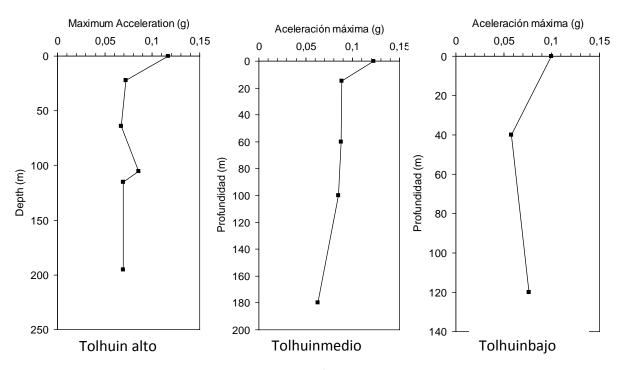


Figura 21. Resultado de la simulación con el programa EERA.

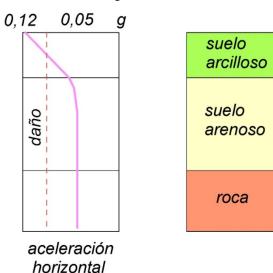


Figura 22. Esquema del efecto de sitio para Tolhuin alto.



Figura 23. Ejemplos de los tipos de edificación predominantes en Tolhuin. Arriba, izquierda – escuela Trejo Noel; arriba, derecha – jardín de infantes Zioshi; abajo, izquierda – vivienda familiar de material; abajo, derecha – vivienda familiar de madera.

Características edilicias

La urbanización de Tolhuin es relativamente joven, menos de veinte años, y en gran parte ocurrió en los últimos diez años, a una tasa de crecimiento en ascenso. El casco urbano se localiza en la terraza glacifluvial más elevada, a cotas de 80 a 100 m sobre el nivel del lago Fagnano. De allí la urbanización se expandió hacia abajo, hacia el lago Fagnano. La edificación que estuvo en manos de entes gubernamentales, como por ejemplo el Instituto Provincial de la Vivienda (IPV), tales como los edificios públicos (municipalidad, escuelas, viviendas económicas; ver Tabla 6), generalmente siguió las normas sismorresistentes CIRSOC 103 implementadas por el INPRES. El resto de las edificaciones, mayoritariamente viviendas familiares y galpones de chapa, fueron construidas sin el control profesional adecuado (Fig. 22). Si bien no es posible en base a este estudio determinar el porcentaje de edificaciones privadas que se ajustan a normas CIRSOC 103, probablemente sea pequeño. En la evaluación de la vulnerabilidad para Tolhuin se ha supuesto, entonces, que los edificios de construcción privada no son sismorresistentes en el sentido ingenieril y que los edificios de

construcción oficial sí lo son. Esta simplificación deberá ser corregida en una futura reevaluación de la vulnerabilidad.

Dos conjuntos de edificaciones privadas merecen especial consideración, además de la sismorresistencia de la construcción. Uno es el conjunto de cabañas situadas sobre la playa del lago Fagnano. Estas edificaciones están expuestas a la amenaza de un oleaje sismoinducido como el que se generó en 1949. El otro conjunto de edificaciones es el aledaño a la estación de servicio sobre la ruta nacional n° 3 (Fig. 23). Estas cabañas están expuestas a una explosión sismoinducida de los tanques de combustible de la estación de servicio.



Figura 24. Riesgo sísmico secundario: destrucción de las cabañas por explosión de tanques de combustible de la estación de servicio.

Recomendaciones sobre uso de la tierra y futura expansión urbana

Este informe demostró que la urbanización de Tolhuin se extiende sobre diferentes tipos de suelos, cada uno de ellos con una respuesta sísmica particular. Demostró, también, que el efecto amplificador de algunos de estos suelos puede hasta dulicar la aceleración horizontal de una onda sísmica. Demostró, además, que la ciudad se está expandiendo necesariamente sobre terreno sísmicamente peligroso, por ser el área vacante.

En vista de estas observaciones preliminares recomendamos que: a) se inicie una campaña sostenida de concientización acerca de la conveniencia de construir según normas sismorresistentes, y b) se haga un censo edilicio para determinar los enclaves más vulnerables.

Capítulo III Evaluación hipotética de daños sísmicos en Río Grande

Clasificación de los suelos en Río Grande

La aplicación de la metodología RADIUS a Río Grande requirió caracterizar los suelos urbanos desde el punto de vista geotécnico e inventariar los tipos de edificación. Los informes geotécnicos se obtuvieron de ocho sitios, con 39 calicatas hasta profundidades de 4 metros, distribuidos en la zona urbana. La urbanización de Río Grande apoya sobre suelo más o menos consolidado; se distinguió dos zonas, la más amplia con suelo de capacidad portante mediana, y una pequeña de suelo blando, arcilloso. Las planillas detalladas se presentan como Anexo II.

En RADIUS los tipos de suelo pueden clasificarse en roca dura y blanda, y suelo de resistencia mediana, o consolidado, y blando, a cada uno de los cuales se atribuye un factor de amplificación de la onda sísmica, según la tabla:

Tabla 1. Clasificación de suelos en RADIUS y factor de amplificación sísmica asociado

Tipo de suelo	Factor de amplificación
Desconocido	1,00
Roca dura	0,55
Roca blanda	0,70
Suelo consolidado	1,00
Suelo blando	1,30

La clasificación de suelos expuestos en Río Grande se da aquí según la clasificación empleada corrientemente, que corresponde al Sistema Unificado de Clasificación de Suelos (SUCS). El SUCS es un esquema de estandarización de clasificación con buena difusión en el ambiente de geotecnia. La figura resume el procedimiento para clasificar un suelo de acuerdo con este esquema.

Tabla 2. Ubicación y descripción de ensayos geotécnicos

Tipo	Х	Υ	Identificación	375Ensayos	Profundidad	Ejecutor
Calicata 1	2509808	4039816	Chacra XIII	Atterberg, granometría	3,5	IPV
Calicata 2	2509812	4039851	Chacra XIII	Atterberg, granometría	3,5	IPV
Calicata 4	2509826	4040286	Chacra XIII	Atterberg, granometría	3,8	IPV
Calicata 7	2509652	4040596	Chacra XIII	Atterberg, granometría	4,0	IPV
Calicata 8	2509639	4040375	Chacra XIII	Atterberg	3,0	IPV
Calicata 10	2509475	4040590	Chacra XIII	Atterberg,granometría	4,0	IPV
Calicata 14	2509640	4039995	Chacra XIII	Atterberg, granometría	3,1	IPV
Calicata 15	2509956	4039827	Chacra XIII		3,5	IPV
Calicata 18	2509958	4040366	Chacra XIII	Atterberg, granometría	3,8	IPV
Calicata 22	2510097	4040073	Chacra XIII	Atterberg	3,8	IPV
Calicata 23	2510106	4040245	Chacra XIII	Atterberg	3,5	IPV
Calicata 27	2510257	4040118	Chacra XIII	Atterberg	3,5	IPV
Calicata 28	2510264	4040248	Chacra XIII	Atterberg,	3,5	IPV

				granometría		
				Atterberg,		
Calicata 31	2510434	4039989	Chacra XIII	granometría	3,5	IPV
Calicata 32	2510434	4040148	Chacra XIII	Atterberg,	3,5	IPV
Calicata 35			Chacra XIII	Atterberg,	3,5	IPV
				Atterberg,		
Calicata 1			Costa marítima	granometría, STP	2,5	IPV
				Atterberg,		
Calicata 2			Costa marítima	granometría, STP	2,5	IPV
Calianta 2			Coote marítima	Atterberg,	2.5	ID) (
Calicata 3			Costa marítima	granometría, STP Atterberg,	2,5	IPV
Calicata 4			Costa marítima	granometría	3,5	IPV
Odilodia 4			Oosta mantina	Atterberg,	3,3	11 V
Calicata 5			Costa marítima	granometría	2,5	IPV
				Atterberg,	,-	
Calicata 6			Costa marítima	granometría	3,0	IPV
				Atterberg,		
Calicata 7			Costa marítima	granometría	3,5	IPV
				Atterberg,		
Calicata 8			Costa marítima	granometría	3,5	IPV
Calianta 1	0540707	4007400	Ribera del río Grande	Atterberg,	3,5	IPV
Calicata 1	2512797	4037486	Ribera del río	granometría Atterberg,	3,5	IPV
Calicata 2	2512797	4037486	Grande	granometría	3,5	IPV
Odilicata 2	2012131	7007 700	Ribera del río	Atterberg,	3,3	11 V
Calicata 3	2512797	4037486	Grande	granometría	3,5	IPV
Calicata 1	2514810	4040163	Bº Profesionales		3,9	IPV
Calicata 2	2514810	4040163	Bº Profesionales		3,9	IPV
Calicata 1	2513437	4037740	Justicia Provincial	granometría, STP	4,0	IPV
Calicata 2	2513437	4037740	Justicia Provincial	granometría, STP	4,0	IPV
Calicata 2	2010401	4037740	Justicia i Toviliciai	Atterberg,	4,0	11 V
Calicata 1	2513232	4038764	Piscina infantil	granometría	3,3	IPV
				Atterberg,		
Calicata 1	25132224	4036938	B ^o AGP	granometría	3,9	IPV
				Atterberg,		
Calicata 2	25132224	4036938	B ^o AGP	granometría	3,9	IPV
Calicata 1	2514179	4035211	B ^o Austral	Atterberg	2,5	IPV
Calicata 2	2514179	4035211	Bº Austral	Atterberg	2,5	IPV
Calicata 3	2514179	4035211	Bº Austral	Atterberg	2,5	IPV

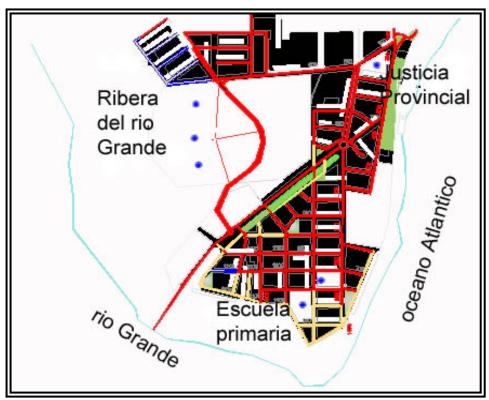


Figura 2. Distribución de calicatas en el sector sur de la ciudad. Círculos azules.

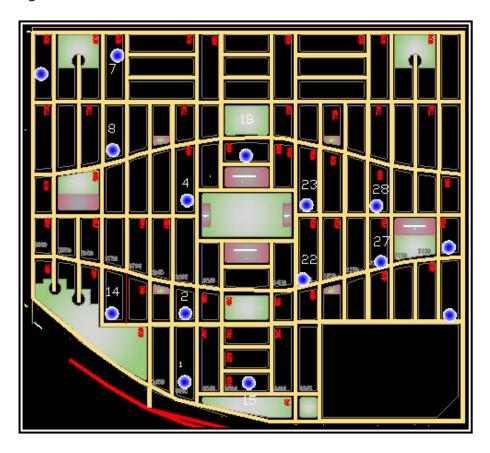


Figura 3. Distribución de calicatas en Chacra XIII. Círculos azules.

Clasificación expeditiva de la vulnerabilidad edilicia

Clasificación de las construcciones según la metodología RADIUS, en base a la inspección de imágenes satelitales de alta resolución, fotografías aéreas de gran escala, e inspecciones en terreno. En colaboración con Defensa Civil Municipal se hizo una clasificación de vulnerabilidad edilicia. Se aplicó la metodología RADIUS que distingue las siguientes categorías de edificaciones:

RES1: Construcción residencial informal: típico villas de emergencia, material adobe, techo suelto.

RES2: Construcción residencial de ladrillo o piedra no reforzada: no adecuada a códigos. Hasta 3 plantas.

RES3: Construcción residencial similar a RES2 pero de 4 a 6 plantas.

RES4: Construcción reforzada adecuada a códigos: varios pisos, residencial y comercial.

EDU1: Establecimiento educativo: hasta dos plantas.

EDU2: Establecimiento educativo: hasta cuatro plantas.

COM: Construcción comercial. IND: Construcción industrial. MED: hospitales clínicas

Se adquirió una imagen satelital de alta resolución (0,6 metros) Quickbird que abarca la totalidad del área urbana de Río Grande. Esta imagen sirvió para mejorar la clasificación edilicia. La clasificación dio como resultado la siguiente distribución de tipos edilicios:

Asentamientos en margen norte (entre Perón, Sarmiento y el río) - RES1 100%

Barrio YPF – RES2 100%

Sectores J, G, B - RES2 90%; RES3 10%

Chacra VIII - RES3 100%

Chacra IX - RES4 100%

Chacra XI - RES2 50%; RES1 50%

Chacra XIII - RES4 100%

Parque industrial - IND 80%

Costa interna – RES1 100%

Margen Sur – sector K – RES2 100%

Margen Sur, macizos 147 a 154 - RES2 80%; RES1 20%

Casco céntrico (sectores A y C) – RES2 20%; RES3 60%; RES4 10%; EDU 5%; MED 15%

Al norte de ruta 3 – RES2 85%; EDU1 10%; COM 5%

Obtenida esta información de base se procedió a correr una simulación de daños. Las planillas con los datos de entrada y los resultados se presentan como Anexo RADIUS.

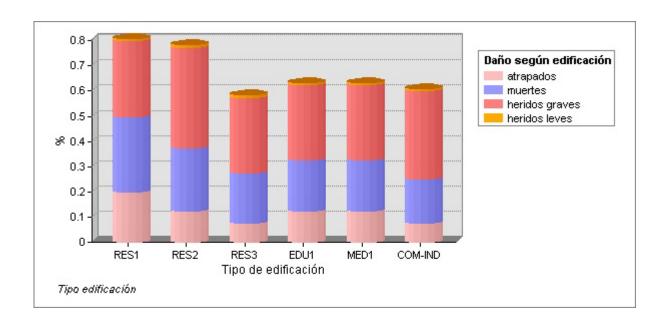


Figura 4. Estimación de daños a las personas en caso de un hipotético sismo de magnitud 8,0.

Agradecimientos

Una parte significativa de este trabajo consistió en la compilación de información existente, obtenida por empresas de servicios y oficinas públicas. Salvo algunos casos puntuales en que funcionarios prefirieron mantener en secreto la información producida con fondos públicos, la respuesta a nuestras requisitorias fue positiva y rápida. En agradecimiento a esa colaboración desinteresada damos la lista de contribuyentes de información: Camuzzi Gas del Sur, Dirección Provincial Energía, Dirección Nacional de Vialidad en Ushuaia, Dirección Provincial de Vialidad, Dirección Provincial de Obras y Servicios Públicos, Dirección Provincial de Obras y Servicios Sanitarios, Instituto Provincial de la Vivienda, Comuna de Tolhuin, y Servicio Geológico-Minero Argentino (SEGEMAR).

Referencias citadas en el texto

- Adaros, R.E., D.A. Wiens, E.E. Vera, y P.J. Shore, 1999. Seismicity and tectonics of Patagonia from a local deployment of seismographs. p. F726.
- Bardet, J. P., K. Ichii, y C. H. Lin, 2000. EERA A Computer Program for Equivalent-linear Earthquake site Response Analyses of Layered Soil Deposits. Department of Civil Engineering, University of California.
- Bassin, C., Laske, G. y Masters, G., 2000. The Current Limits of Resolution for Surface Wave Tomography in North America, EOS Trans AGU, 81, F897.
- Campbell, K.W., 1997. Empirical near-source attenuation relationships for horizontal and vertical components of peak ground acceleration, peak ground velocity, and pseudo-absolute acceleration response spectra. Seismological Research Letters68(1):154-179.
- Carr, B.J., Hajnal, Z., y Prugger, A., 1998. Shear-wave studies in glacial tillGEOPHYSICS, v. 63, no. 4, p. 1273–1284.
- Costa, et al., 2006. Preliminary seismological observations at an onshore transform boundary: The Magallanes-Fagnano Fault, Tierra del Fuego. Revista de la Asociación Geológica Argentina, v. 61, p. 647-657.
- Febrer, J.M., Plasencia, M.P., y N.C. Sabbione, 2001. Local and regional seismicity form Ushuaia broadband station observations (Tierra del Fuego). Terra Antartica, v. 8, p. 35-40.
- Idriss I.M. y Boulanger, R.W., 2004. SEMI-EMPIRICAL PROCEDURES FOR EVALUATING LIQUEFACTION POTENTIAL DURING EARTHQUAKES. Proceedings of the 11th ICSDEE & 3rd ICEGE, Berkeley, California, USA, p. 32-56.
- Kayen, R.E., y J.K. Mitchell,1997. Arias Intensity Assessment of Liquefaction Test Sites on the East Side of San Francisco Bay Affected by the Loma Prieta, California, Earthquake of 17 October 1989. *Natural Hazards* 16: 243-265.
- Klepeis, K.A., 1994. The Magallanes and Deseado fault zones: Major segments of the South American-Scotia transform plate boundary in southernmost South America, Tierra del Fuego. Journal of Geophysical Research, v. 99, p. 22001-22014.
- Lawrence, Jesse F. y D.A. Wiens, 2004. Combined Receiver-Function and Surface Wave Phase-Velocity Inversion Using a Niching Genetic Algorithm: Application to Patagonia. Bulletin of the Seismological Society of America, Vol. 94, No. 3, pp. 977–987.
- Lodolo, E. et al., 2003. Magallanes-Fagnano continental transform fault (Tierra del Fuego, southernmost South America). Tectonics, v. 22, n. 6.
- Pelayo, A.M., y D.A. Wiens, 1989. Seismotectonics and relative plate motions in the Scotia Sea region. J. of Geophysical Research, v. 94, p. 7293-7320.
- Rosyidi, S.A., K.A.M. Nayan, M.R. Taha y A. Ismail, 2006. Estimating G-Max & Field CBR of Soil Subgrade Using a Seismic Method. NDT.net, Vol. 11, No.6.
- Seed, H.B., y Idriss, I.M. 1971) Simplified procedure for evaluating soil liquefaction potetials: J Soil Mech Found EngngDiv ASCE 97(SM9):1,249–1,273.
- Smalley, R., Jr., E. Kendrick, M. G. Bevis, I. W. D. Dalziel, F. Taylor, E. Lauría, R. Barriga, G. Casassa, E. Olivero y E. Piana, 2003. Geodetic determination of relative plate motion and cristal deformation across the Scotia-South America plate boundary in eastern Tierra del Fuego. Geochem. Geophys. Geosyst., 4(9), p.1-19.

- Spence, R.J.S., 1990. Seismic risk modeling A review of methods. Papers of Martin Centre for Architectural and Urban studies, Cambridge.
- Trifunac, M.D., y Brady, A.G. 1975. On the correlation of seismic intensity scales with the peaks of the recorded ground motion. Bulletin, Seismological Society of America 65:103-145.
- Velasco, M.S., M. Ellis, y R. Smalley Jr., 2002. Active faulting in southern Tierra del Fuego, Argentina. Seismological Research Letters, v. 73, n. 3, p. 419.
- Winslow, M., 1982. The structural evolution of the Magallanes Basin and neotectonics in the southernmost Andes. Antarctic Geoscience, I.U.G.S., Series B, N. 4, p. 143-154.
- Young, R.R., S.-J. Chiou, W.J. Silva y J.R. Humphrey, 1997. Strong ground motion attenuation relationships for subduction zone earthquakes, Seismological Res. Lett. 68(1), pp. 58–73.

Tolhuin

Planillas de geotecnia y textura de suelos

TOLHUIN

Análisis granulométricos

33 Viviendas

pozo Nº 1

P020 11 1		
tamiz	tamaño (mm)	% retenido
4	4.76	3.4
10	2	6.3
40	0.42	16.7
60	0.25	28.8
100	0.149	36
200	0.074	44
bandeja	0.03	100

pozo nº 4

P020 11 +		
		%
tamiz	tamaño (mm)	retenido
4	4.76	2.6
10	2	8
40	0.42	15.3
60	0.25	24.8
100	0.149	32.4
200	0.074	37.9
bandeja	0.03	100

pozo nº 2

tamiz	tamaño (mm)	% retenido
4	4.76	4.5
10	2	11.1
40	0.42	22.6
60	0.25	33.1
100	0.149	40.3
200	0.074	47.6
bandeja	0.03	100

pozo nº 3

tamiz	tamaño (mm)	% retenido
4	4.76	3.6
10	2	8.8
40	0.42	18.3
60	0.25	29.3
100	0.149	37.3
200	0.074	43.7
bandeja	0.03	100

Sagrada Familia

pozo Nº 1

tamaño (mm)	% retenido
(******)	70 101011100
4.76	5
2	10.4
0.42	18.1
0.25	22.6
0.149	26.9
0.074	31
0.03	100
	(mm) 4.76 2 0.42 0.25 0.149 0.074

pozo nº 2

tomiz	tamaño	% retenido
tamiz	(mm)	% reterrido
4	4.76	8.1
10	2	15.6
40	0.42	25.9
60	0.25	28.8
100	0.149	31.1
200	0.074	32.6
bandeja	0.03	100

pozo nº 3

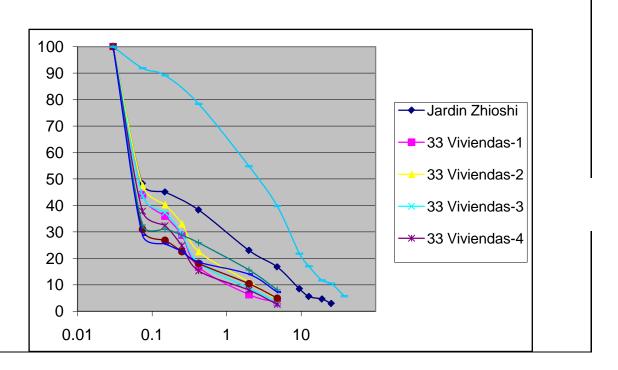
tamiz	tamaño (mm)	% retenido
4	4.76	7.3
10	2	14
40	0.42	18.6
60	0.25	22.6
100	0.149	25.5
200	0.074	28.9
bandeja	0.03	100

Escuela Trejo Noel

Edducia Troje 14001								
tamiz	tamaño (mm)	% retenido						
1,5"	38.1	5.7						
1"	25.4	10.5						
3/4"	19	11.7						
1/2"	12.7	17						
3/8"	9.5	21.8						
4	4.76	39.8						
10	2	54.8						
40	0.42	78.4						
100	0.149	89.2						
200	0.074	91.9						
bandeja	0.03	100						

Jardín Zhioshi

	Tamaño	
tamiz	(mm)	% retenido
1"	25.4	2.9
3/4"	19	4.6
1/2"	12.7	5.6
3/8"	9.5	8.5
4	4.76	16.8
10	2	23
40	0.42	38.3
100	0.149	45.1
200	0.074	48.25
bandeja	0.03	100



PROYE	CTO: Mici	rozonificación sísmica	CLAV	E: PFIP convenio SECTIP Nº	63					
LOCALIDAD:	Tolhuin, Tierra d	el Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACI	ÓN: 33 Viviendas		GEÓLOG	O o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna						
CALICATA Nº	°: 1		OBSERVA	CIONES: no se detectó la freática						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS M	UEST	ΓRAS	DE S	SUEI	LO	
			realizados	insayos			ím. de Atterb.			Clasificación
Jad (m	nna ráfica					LL	LP	IP	:m³)	del suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS
0.00		suelo de relleno granular		tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 3.4						
0.50	l 1	suelo vegetal	11	10 2 6.3 40 0.42 16.7 60 0.25 28.8 100 0.149 36						
1.00	-	muestra 1	16 19	200 0.074 44 bandeja 0.03 100	8.6	19	15	5	1.84	ML-
	1	arcilla limosa con arena	22							SP
1.50	ì		30							
2.00			28							
2.00	l .	fondo calicata	1							1

PROYEC	CTO: Mici	rozonificación sísmica	CLAVE: PFIP convenio SECTIP Nº 63							
LOCALIDAD:	Tolhuin, Tierra	lel Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIO	ÓN: 33 Viviendas		GEĆ	DLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Lui	ıa					
CALICATA Nº	P: 2		OBS	ERVACIONES: no se detectó la freática						•
	CLASIFICACIÓN DE LAS MU	ESTF	RAS	DE S	UELO)				
					w		Lím. d Atterb			Clasificación
dad (m	mna ŗráfica	D				LL	LP	IP	cm³)	del suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica		GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	NSCS
0.50		suelo de relleno granular		tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 4.5 10 2 11.1 40 0.42 22.6 60 0.25 33.1 100 0.149 40.3						
1.00		suelo vegetal muestra 2		200 0.074 47.6 bandeja 0.03 100	7	22	18	5	1.91	ML- SP
1.50		arcilla limosa con arena								
2.00		fondo calicata								

PROYEC	PROYECTO: Microzonificación sísmica CLAVE: PFIP convenio SECTIP Nº 63									
LOCALIDAD:	Tolhuin, Tierra d	lel Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACI	ÓN: 33 Viviendas		GEÓLOG	O o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna						
CALICATA N	CALICATA Nº: 3 OBSERVACIONES: no se detectó la freática									
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS M	UEST	ΓRAS	DE S	SUEL	O	
			realizados	Ensayos			ím. de Atterb.			Clasificación
dad (m)	nna ráfica			_		LL	LP	IP	m³)	del suelo
Profundidad (m)	Columa estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	nscs
0.00										
]	suelo de relleno granular		tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 3.6						
0.50		suelo vegetal		10 2 8.8 40 0.42 18.3 60 0.25 29.3 100 0.149 37.3						
1.00		muestra 3 arcilla limosa con arena	10 18 17	200 0.074 43.7 bandeja 0.03 100	7	21	16	5	1.94	ML- SP
1.50			21 29							
2.00		fondo calicata	31							

PROY	ECT(O: Microzonificación sísmica	CL	AVE: PFIP convenio SECTIP	Nº 6	3							
LOCALID	AD: Tolhı	uin, Tierra del Fuego	EMP	PRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV]			
LOCALIZ	ACIÓN: 3	33 Viviendas	GEÓ	GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna									
CALICAT	A Nº: 4		OBS	OBSERVACIONES: no se detectó la freática									
				CLASIFICACIÓN DE LAS M	UEST	RAS 1	DE S	UELC)				
					W		Lím. de Atterb			Clasificaci			
lad (m	nna :áfica					LL	LP	IP	m³)	del suelo			
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica		GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS			
0.00		suelo de relleno granular		tamiz (mm) retenido 4 4.76 2.6 10 2 8									
0.50		suelo vegetal		40 0.42 15.3 60 0.25 24.8 100 0.149 32.4 200 0.074 37.9	,								
1.00		muestra 4		bandeja 0.03 100	7	23	18	5	1.78	ML			
1.50		arcilla limosa con arena											
2.00		fondo calicata											

PROYECTO: Microzonificación sísmica	CLAV	E: PF	ΊP	cor	ive	nio	SE	CT	ΊP	Nº	63							
LOCALIDAD: Tolhuin, Tierra del Fuego	EMPRESA	QUE RE	ALIZ	ZA LO	OS EI	NSAY	os:	Vialio	lad N	acior	al							
LOCALIZACIÓN: ruta nacional n' 3	GEÓLOG	O o INGE	NIER	o su	PER	VISC	R: de	e la T	orre	y aso	г.							
	OBSERVA	CIONES:	CBR	Mét	odo d	linám	ico si	mplif	icado	; hun	nedad	óptir	na					
			Cl	LASI	FIC	ACIĆ	N D	E LA	S M	UES'	TRA	S DE	SUE	LO				
GRANULOMETRÍA Lím. de Atterb. Clasificación del C.B.R																		
	Arcilla	Limo		Are	ena			(3rav	а		LL	LP	IP	(%)	del suelo	C.I	3.R.
Muestras procesadas	< 0.07	0.074	0.15	0.42	2	4.8	3/8"	3/4"	1"	2	3".	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Humedad ópt. T180	AASHTO	Índice (%)	Hinchamiento (%)
muestra 1 - progresiva 1036 muestra 2 - progresiva 1300 muestra 2' - progresiva 2970 muestra 3 - progresiva 3520 muestra 3' - progresiva 3520 muestra 4 - progresiva 4000 muestra 4' - progresiva 4000 muestra 4'' - progresiva 4000 muestra 9 - progresiva 4033 muestra 5 - progresiva 4230	1.7 35 4.5 26 95 0.4 95	6.3 22 3.5 27 1 0.6 1	0 29 10 30 1 17 1	21 10 23 12 2 55 2	11 4 12 2 1 11 1 2	10 0 8	14 10 1 6	7 9 2 2	14	4	10	19 4.3		4.4	A-1-a A-1-a A-2-4 A-1-a(0) A-2-4 A-4(8) A-1-b A-4(8) A-4(8)	48 6 8	0.7	
muestra 6 - progresiva 5465 muestra 13 - progresiva 5500 muestra 17 - progresiva 8290 muestra 7 - progresiva 8750	4.5	11.5	24	19 11	24	15	8	2	2			25		5	3.7 18	A-1-a A-1-a A-6(10) A-4(7)	52 0.6 2.4	0 5.6 0.8

PROYEC	CTO: Mic	rozonificación sísmica	CLAV	E: PFIP convenio SECTIP Nº	63							
LOCALIDAD:	Tolhuin, Tierra	del Fuego	EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIO	ÓN: Capilla "Sag	grada Familia''	GEÓLOGO	GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna								
CALICATA Nº	: 1		OBSERVA	OBSERVACIONES: no se detectó la freática								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS M	IUEST	TRAS	DE S	SUEL	O			
_			realizados		w		Lím. de Atterb			Clasificación		
ad (m)	ma áfica					LL	LP	IP	m³)	del suelo		
Profundidad (m) Columna Columna		Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	NSCS		
0.00		suelo de relleno granular	16	tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 5								
0.50		suelo vegetal	10	10 2 10.4 40 0.42 18.1 60 0.25 22.6 100 0.149 26.9 200 0.074 31								
1.00		arcilla limosa con arena muestra 1	6 17	bandeja 0.03 100	14	38	17	21	1.87	CL		
1.50		fondo calicata	23									

PROYEC	CTO: Micr	ozonificación sísmica	CLAV	E: PFIP convenio SECTIP N°	63							
LOCALIDAD:	Tolhuin, Tierra d	el Fuego	EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACI	ÓN: Capilla "Sagı	rada Familia''	GEÓLOG	O o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna								
CALICATA Nº	o: 2		OBSERVACIONES: no se detectó la freática									
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO								
					W		ím. de Atterb.			Clasificación		
dad (m)	nna ráfica					LL	LP	IP	т ³)	del suelo		
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	nscs		
0.50		suelo de relleno granular	16	tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 8.1 10 2 15.6 40 0.42 25.9 60 0.25 28.8								
1.00		suelo vegetal	6	100 0.149 31.1 200 0.074 32.6 bandeja 0.03 100								
1.50		arcilla limosa con arena muestra 1 fondo calicata	23		12	35	16	19	1.81	CL		
2.00			52									

CLAVE: PFIP convenio SECTIP Nº 63
MPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV
EÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Carlos Luna
M

CALICATA Nº:	: 3		OBSERVA	CIONES: no se detectó la freática						I
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS M	UEST	RAS	DES	SUEI	LO	
6			realizados		W		ím. de Atterb.			Clasificación del
dad (m	mna ŗáfica					LL	LP	IP	cm³)	suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS
0.00										
0.50		suelo de relleno granular suelo vegetal	16	tamiz tamaño (mm) % retenido 4 4.76 7.3 10 2 14 40 0.42 18.6 60 0.25 22.6 100 0.149 25.5 200 0.074 28.9 bandeja 0.03 100						
1.00			6	bandeja 0.03 100						
		arcilla limosa con arena muestra 1	17		12	37	19	18	1.91	CL
1.50		fondo calicata	23							
			52							
2.00										

PROYECTO	: Microzonifica	ción sísmica	CLA	AVE: PFIP	convenio SECT	TIP Nº 63							
LOCALIDAD: Tolhuin	ı, Tierra del Fuego		EMPR	ESA QUE REALI	ZA LOS ENSAYOS: DGO	P							
LOCALIZACIÓN: Esc	cuela ''Trejo Noel''		GEÓL	OGO o INGENIEI	RO SUPERVISOR: Ing Dí	az Carrizo							
CALICATA Nº: 1			OBSERVACIONES:										
					CLASIFICACIÓ	N DE LAS MUESTI	RAS I	E SU	ELO				
							W	Lím.	de At	erb.		Clasificación	
dad (m)	mna ráfica								LP	IP	cm³)	del suelo	
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica			Humedad (%)					Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS	
0.00		suelo vegetal		tamiz 1,5" 1" 3/4"	Tamaño (mm) 38.1 25.4 19	% retenido 5.7 10.5 11.7							
0.50		granular fino medianamente compacto, ocre claro		1/2" 3/8" 4 10	12.7 9.5 4.76 2	21.8 39.8 54.8							
1.00		arenas con grava, compacto, diámetro máximo 75 mm		40 100 200 bandeja	0.42 0.149 0.074 0.03	78.4 89.2 91.9 100							
1.50		arenas limosas compactas ocre oscuro muestra (a partir de 1,2 m)						23	18	5		SP- SM	
2.00		fondo calicata											

PROYECTO: Microzonificación sísmica	CLAVE: PFIP convenio SECTIP Nº 63
LOCALIDAD: Tolhuin, Tierra del Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: DGOP

LOCALIZACIÓN: Escu	iela ''Trejo Noel''		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Díaz Carrizo
CALICATA Nº: 2			OBSERVACIONES: no hubo ensayos de suelos
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	
0.00		suelo vegetal	
0.50		arenas con grava, compacto, diámetro máximo 75 mm	
1.00			
1.50		arenas limosas compactas ocre oscuro	
2.00		fondo calicata	

PROYECTO :	: Microzonifica	ción sísmica	CLAVI	E: PFIP convenio SECTIP Nº 63							
LOCALIDAD: Tolhuin	, Tierra del Fuego		EMPRESA (QUE REALIZA LOS ENSAYOS: DGOP							
LOCALIZACIÓN: Jar	dín de infantes "Zhioshi"	•	GEÓLOGO	o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Díaz Carrizo							
CALICATA Nº: A			OBSERVACIONES: algo de grava presente en suelo								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación						
(m) b	na fica			LL LP IP	del suelo						
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Iíquido Límite plástico Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³) USCS						
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % retenido							
0.50		arena limosa ocre clara, no plástica, con 10% de gravilla de diámetro < 3 cm		1" 25.4 2.9 3/4" 19 4.6 1/2" 12.7 5.6 3/8" 9.5 8.5 4 4.76 16.8 10 2 23 40 0.42 38.3 100 0.149 45.1							
1.00		muestra	32	200 0.074 48.25 bandeja 0.03 100 15 20 17 3	1.8 SM						
1.50		fondo calicata									
2.00			40								

RIO GRANDE

Planillas de geotecnia

PROYECTO: M	licrozonificació	n sísmica	CLAV	E: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74									
LOCALIDAD: Río Grande,	Tierra del Fuego		EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
LOCALIZACIÓN: Barrio A	AGP		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini										
CALICATA Nº: 1			OBSERVACIONES:										
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUEL)								
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificac								
ad (m)	nna áfica	Descripción		LL LP IP	del suelo								
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Límice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)								
1.00		grava y arena con limo		tamiz Tamaño (mm) % pasa 11/2" 0 1" 25.4 93.3 3/4" 19 95.8 89.4 1/2" 12.7 3/8" 34.4 78.7 4 4.76 51.6 67.2 10 2 30.1 59.8 40 0.42 9.3 55.7	GW								
3.00		arena y grava con conchillas		100 0.149 2.4 3.3 200 0.074 0.5 0.3 bandeja 0.03	SP								
4.00		fondo calicata											

PROYECTO:	Microzonificación	sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74										
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
LOCALIZACIÓN: Barri	o AGP		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini										
CALICATA Nº: 2			OBSERVACIONES:										
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MU	ESTI	RAS I	DE SU	ELO)				
_			realizados "in situ"		w	Lím.	de Att	erb.		Clasificación			
ad (m)	ına áfica	D				LL	LP	IP	n³)	del suelo			
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA		Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm ³)	nscs			
1.00		grava y arena con limo		tamiz Tamaño (mm) % pasa 11/2" 1 m 3 m 11/2" 25.4 99.8 98 3/4" 19 95.2 97.3 1/2" 12.7 3/8" 9.5 81 84.1 4 4.76 50.3 60.4 10 2 29.5 43 40 0.42 9 33.5		34,3	29,4	4.9		GW			
3.00		arena y grava con conchillas		100 0.149 2.3 2.6 200 0.074 0.5 0.3 bandeja 0.03	5					SP			
4.00		fondo calicata											

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Barri	o AGP		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini								
CALICATA Nº: 3			OBSERVA	CIONES:							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MU	ESTI	RAS I	DE SU	ELO)		
_			realizados "in situ"		W	Lím.	de Att	erb.		Clasificación	
ad (m)	ına áfica	D				LL	LP	IP	n³)	del suelo	
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm ³)	nscs	
1.00		grava y arena con limo		tamiz Tamaño (mm) % pasa 11/2" 1 m 3 m 11/2" 25.4 3/4" 95.6 97.2 1/2" 12.7 3/8" 9.5 81 93.1 4 4.76 50.9 87.7 37.7 10 2 30.5 82.8 40 0.42 9.2 78.4		34,3	29,4	4.9		GW	
3.00		arena y grava con conchillas		100 0.149 2.4 10.9 200 0.074 0.5 0.7 bandeja 0.03	5					SP	
4.00		fondo calicata									

PROYECTO:	Microzonificación	n sísmica	CLAVE	: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 7	74	
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA (UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV		
LOCALIZACIÓN: Barri	o Austral		GEÓLOGO	INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla		
CALICATA Nº: 1			OBSERVAC	ONES:		<u> </u>
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTI)	
			realizados "in situ"	w	Lím. de Atterb.	Clasificación
lad (m)	columna estratigráfica Descripción litoló				LL LP IP	del suelo
Profundidad (m)	Colun	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA Humedad (%)	Límite líquido Límite plástico Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³) USCS
2.00		suelo vegetal con capa de arena muy fina arena limpia fondo calicata		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 bandeja 0.03 2.4		sw

PROYECTO:	Microzonificación	sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74										
LOCALIDAD: Río Gran	de, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV										
LOCALIZACIÓN: Barri	io Austral		GEÓLOGO (GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla									
CALICATA Nº: 2			OBSERVACI	ONES:	_								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO									
<u>(</u>		Descripción litológica	realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación del								
lidad (n	Columna estratigráfica			LL LP IP	suelo								
Profundidad (m)	Colt	Description motogra	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Ifquido Límite plástico Límite plástico Densidad seca (g/cm²)	USCS								
2.00		suelo vegetal con capa de arena muy fina arena limpia fondo calicata		tamiz Tamaño (mm)	SW								

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74									
LOCALIDAD: Río Gran	de, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
LOCALIZACIÓN: Barri	io Austral		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla									
CALICATA Nº: 3			OBSERVACI	ONES:	_							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO								
9		Descripción litológica	realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación del							
lidad (n	Columna estratigráfica			LL LP IP	1-							
Profundidad (m)	Coh	Boschpelon notogica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Iíquido Límite plástico Límite ode plasticid. Densidad seca (ofena)	NSCS							
2.00		suelo vegetal con capa de arena muy fina arena limpia fondo calicata		tamiz Tamaño (mm)	sw							

PROYECTO:	Microzonificación	sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA Q	UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Barri	o Profesionales		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini								
CALICATA Nº: 1			OBSERVACI	IONES: freática a -2,90 m							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb. Cla	sificación						
(m) bt	ifica				del suelo						
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)								
			SPT (Humedad (% Límite líquido Límite plástico Indice de plasticid. Densidad seca (g.	USCS						
0.00											
				tamiz Tamaño (mm) pasa 1" 25.4							
		grava y arena		3/4" 19							
1.00			_	1/2" 12.7 3/8" 9.5							
1.00				4 4.76 10 2							
				40 0.42							
2.00				100 0.149 200 0.074							
2.00		arena y grava		bandeja 0.03							
3.00											
3.00											
4.00		fondo calicata									
4.00											

PROYEC	CTO: Mic	rozonificación sísmica	CLAVE	: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74
LOCALIDAD:	Río Grande, Tie	rra del Fuego	EMPRESA Q	UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV
LOCALIZACIO	ÓN: Barrio Profe	esionales	GEÓLOGO (INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini
CALICATA Nº	P: 2		OBSERVAC	IONES: freática a -2,90 m
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb. Clasificación
lad (m)	dad (m) mna mna gráfica			LL LP IP F
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Límite plásticid. Densidad seca (g/cm²) USCS
0.00		grava y arena		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 12.7
2.00		arena y grava		3/8" 9.5
4.00		fondo calicata		

PROYE	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAV	E: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74								
LOCALIDAD	: Río Grande Tierr	a del Fuego	EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZAC	IÓN: Chacra XIII		GEÓLOGO	EÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla								
CALICATA N	Nº: 1		OBSERVAC	OBSERVACIONES:								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO								
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación							
ad (m)	lad (m)			LL LP IP 🔓	del suelo							
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Isquido Límite plástico Límite de plasticid. Densidad seca (g/cm³)	USCS							
2.00	muestra	limo gris verde-ocre con MO limo gris azul fondo calicata		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 11.1 bandeja 0.03 88.9 58,6 53 33,5 19,5	ML OL ML OL							
4.00												

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Gran	nde Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
LOCALIZACIÓN: Chao	era XIII		GEÓLOGO	o INGENIERO	SUPERVISOR: Ing Ci	ristian G. Pla						
CALICATA Nº: 2			OBSERVA	CIONES:								
					CLASIFICAC	IÓN DE LAS MU	ESTR A	AS DE	SUE	LO		
	_		realizados "in situ"				W	Lím	. de At	terb.		Clasificación
Profundidad (m)	na fica							LL	LP	IP	3)	del suelo
ndida	Columna estratigráfica	Descripción litológica	es)		GRANULOMETRÍA		(%)	_		id.	(g/cm	
Profu	C		SPT (golpes)		GRANULOMETRIA		Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	Ş
			SPT				Hum	mite li	nite p	e de p	nsida	USCS
								Lú	Lír	Índic	эQ	
0.00		suelo vegetal		tamiz	Tamaño (mm)	% retenido						
		sucio vegetar		1"	25.4	70 101011100						
I 📙				3/4" 1/2"	19 12.7							
1.00				3/8"	9.5							ML
		limo gris verdoso-ocre		10	4.76		8	37	24	13		OL
		con MO		40	0.42							
				100 200	0.149 0.074	5						
2.00				bandeja	0.03	95						
		sin descripción					25.0	42.2	25.1	10.1		CL
I	muestra						25,8	43,2	25,1	18,1		CL
3.00		arcilla marrón con										
		óxidos										
		fondo calicata										
4.00												

PROYE	CCTO: Mic	rozonificación sísmica	CLAV	E: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74								
LOCALIDAI	D: Río Grande Tie	rra del Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
LOCALIZAC	CIÓN: Chacra XII	I	GEÓLOGO	O o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla								
CALICATA	Nº: 4		OBSERVA	CIONES: chorrilo a -1,30 m								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO								
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb. Clasificac	ción							
lad (m)	nna áfica			LL LP IP E suelo)							
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Inquido Límite plásticid. Densidad seca (g/cm³) USCS								
0.00	<u> </u>	1 1		tomiz Tomoño (mm) 0/ retonido								
2.00		suelo vegetal suelo granular		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 5.7 bandeja 0.03 94.3								
3.00	muestra	arcilla marrón con óxidos fondo calicata		25,8 43,2 25,1 18,1 CL								
4.00		Total various										

PROYECTO: M	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE	: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 7	4						
LOCALIDAD: Río Grand	LOCALIDAD: Río Grande Tierra del Fuego			EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Chac	LOCALIZACIÓN: Chacra XIII			INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA N°: 7			OBSERVACI	IONES: chorrillo a -1,70 m							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MU	JESTR.	AS DI	E SUI	ELO			
			realizados "in situ"		W	Lím	. de At	terb.		Clasificación	
ad (m)	ana áfica					LL	LP	IP	n³)	del suelo	
Profundidad (m)	Columa estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS	
0.00		suelo vegetal	-	tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 94.8 3/4" 19 89							
1.00	muestra	grava y arena, no plástica,		1/2" 12.7 3/8" 9.5 65.4 4 4.76 44.9 10 2 25.5 40 0.42 7.4 100 0.149 1.9	12	27 1	no	0		GP SP	
2.00				200 0.074 0.6 bandeja 0.03 0.5							
3.00			-								
		arcilla marrón con óxidos			28,7	432	27,2	15,8		CL	
4.00		fondo calicata									

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74								
LOCALIDAD: Río Grai	nde Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Cha	cra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla								
CALICATA Nº: 8	CALICATA N°: 8		OBSERVACIONES:								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUES	TRAS	DE S	SUEL	O.			
			realizados "in situ"		W		lím. do Atterb.			Clasificación	
ad (m)	ad (m)					LL	LP	IP	13)	del suelo	
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Límite plástico	índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm ³)	USCS			
						Límite líquido	Lír	Índic	De		
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 3.1							
1.00	muestra	grava y arena limosa, no plástica,		3/4" 19 0.7 1/2" 12.7 3/8" 9.5 15.9 4 4.76 21.7 10 2 31.7 40 0.42 24.8 100 0.149 1.9	12	27	no	0		GP SP	
2.00				200 0.074 0.2 bandeja 0.03 0.1							
3.00		arcilla marrón con óxidos fondo calicata			28	43				CL	
4.00											

PROYI	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDA	D: Río Grande	Tierra del Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZA	.CIÓN: Chacra	хш	GEÓLOGO	o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA	Nº: 10		OBSERVACIONES: chorrillo a -1,50 m								
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MU	ESTR	AS D	E SUE	LO			
			realizados "in situ"		W	Lím	. de Att	erb.	Clasificación		
ad (m)	na áfica					LL	LP	ΙP	del suelo		
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³) USCS		
0.00		music recented		tamiz Tamaño (mm) % pasa							
2.00	muestra	suelo vegetal grava y arena limo-arcillosa		1" 25.4 98.3 3/4" 19 94.3 1/2" 12.7 3/8" 9.5 70.8 4 4.76 49.5 10 2 27.6 40 0.42 3.7 100 0.149 0.7 200 0.074 0.3 bandeja 0.03 0.2	11	28,1	20	8,1	GC		
3.00		arcilla azul-marrón con óxidos fondo calicata			28,7	43	27,2	15,8	CL		

PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74				
LOCALIDAD: Río Grande Tierra del Fuego			EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV				
LOCALIZACIÓN: Chacra XIII			GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla				
CALICATA Nº: 10			OBSERVACIONES: chorrillo a -1,50 m				
	Columna estratigráfica	Descripción litológica	Ensayos realizados "in situ"	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO			
Profundidad (m)				W Lím. de	W Lím. de Atterb.		
			SPT (golpes)	LL I	P IP 🖳	del suelo	
				Humedad (%) Limite liquido	findice de plasticid. The Densidad seca (g/cm³)	USCS	
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % pasa			
2.00	muestra	grava y arena limo-arcillosa		1" 25.4 98.3 3/4" 19 94.3 1/2" 12.7 3/8" 9.5 70.8 4 4.76 49.5	0 8,1	GC	
3.00		arcilla azul-marrón con óxidos fondo calicata		28,7 43 2	7,2 15,8	CL	

PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74						
LOCALIDAD: Río Grande Tierra del Fuego			EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACIÓN: Chacra XIII			GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla						
CALICATA Nº: 14			OBSERVACIONES:						
	Columna estratigráfica	Descripción litológica	Ensayos realizados "in situ"	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO					
Profundidad (m)				W Lím. de Atterb. Clas	Clasificación				
			SPT (golpes)	LL LP IP 🙃	del suelo				
				Humedad (%) Límite Iíquido Límite plástico Trimite plástico Trimite de plasticid. Densidad seca (gcm³)	USCS				
0.00				tamiz Tamaño (mm) % retenido					
1.00		limo arcilloso gris verde		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 91.8 3/4" 19 87.5 1/2" 12.7 3/8" 9.5 73 4 4.76 54.2 10 2 31.7 40 0.42 7.9 100 0.149 1.4					
3.00		fondo calicata		200 0.074 0.7 bandeja 0.03 0.7					
4.00		IOIRIO CAIR-AIA							

PROY	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDA	AD: Río Grar	nde Tierra del Fuego	EMPRESA (QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZA	ACIÓN: Chao	cra XIII	GEÓLOGO	INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla						
CALICATA	A Nº: 15		OBSERVAC	IONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
lad (m	nna ráfica			LL LP IP 🔓	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Límite od plasticid. Densidad seca (gcm³)	USCS					
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % pasa						
2.00	muestra	grava, arena y arcilla con finos plásticos	_	1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 93.9 bandeja 0.03 6.1	GP					
3.00		limo arcilloso gris azul fondo calicata	_	43,1	ML					

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica				CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grai	nde Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV										
LOCALIZACIÓN: Cha	cra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla										
CALICATA Nº: 18			OBSERVAC	OBSERVACIONES:									
					CLASIFICACIÓN DE L	AS MUE	STRAS	S DE SUEI	LO				
			realizados "in situ"			W	L	ím. de Atter	b.		Clasificación		
rd (m)	na ifica						LL	LP	IP	(₂)	del suelo		
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	(GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	opi	tico	sticid.	Densidad seca (g/cm³)			
Pr	Ů		PT (g			nmed	Límite líquido	Límite plástico	le plas	idad s	USCS		
			∞				Lími	Límit	Índice de plasticid.	Dens			
0.00		suelo vegetal		tamiz	Tamaño (mm) % pasa	7							
			ļ	1" 3/4"	25.4 19]							
				1/2"	12.7								
1.00		limo arcilloso gris verde		3/8"	9.5 4.76	26,6	25,9	25,1	0,8		ML		
		arena con finos no	1	10	2								
		plásticos		40 100	0.42 0.149	4	20.5		0		SP		
2.00	muestra			200	0.074 83		20,5	no	0		SP		
2.00				bandeja	0.03	ן ע							
						20	24.2	24.210.1					
3.00		limo arcilloso gris verde				30	34,3	24,210,1			ML		
3.00													
4.00		fondo calicata											
4.00													

PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Gran	de Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Chao	era XIII		GEÓLOGO	GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla						
CALICATA Nº: 22			OBSERVAC	OBSERVACIONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
ad (m)	na Ifica			LL LP IP 🙃	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Limite Ifquido Limite plástico Limite plástico Lomide de plasticid. Densidad seca (g/cm³)	nscs					
0.00		<u> </u>								
1.00		suelo vegetal limo arcilloso gris verde		1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 96.7 4 4.76 87.8 10 2 58.6 40 0.42 11.9 100 0.149 3	ML					
2.00		arena con grava		200 0.074 2.4						
3.00	muestra	fondo calicata		9,8 21,5 no 0	SP					
4.00]							

PROYECTO:	Microzonificación	sísmica	CLAVI	E: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74						
LOCALIDAD: Río Gran	nde Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Chao	cra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA N°: 23			OBSERVACIONES: freática a -1,90 m							
				CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
(m) bi	d (m)			LL LP IP 🚓	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Himite Ifquido Limite plástico Limite plasticid Ad Densidad seca (gcm³)	USCS					
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % retenido						
2.00	muestra	limo arcilloso gris verde con grava y suelo mezclado arena con grava con grava fondo calicata		1" 25.4 3/4" 19 98 1/2" 12.7 3/8" 9.5 76.2 4 4.76 58.4	ML SP					
4.00										

PROYE	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVI	E: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74						
LOCALIDAD	: Río Grande Tie	erra del Fuego	EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACI	IÓN: Chacra XI	п	GEÓLOGO	GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla						
CALICATA N	I°: 27		OBSERVAC	TIONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
_			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
ad (m)	na áfica			LL LP IP 🙃	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Limite liquido Limite plástico T Chaice de plasticid. Densidad seca (g/cm³)	USCS					
1.00		suelo vegetal limo arcilloso gris verde con grava mezclada		3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76	ML					
2.00		arena con grava		10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 100 0.03 9,8 21,5 no 0	SP					
3.00		fondo calicata								
4.00										

PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Gran	de Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Chac	ra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA Nº: 28			OBSERVAC	CIONES:	ĺ					
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb. Clasif	ficación					
(m) bt	na ifica				del uelo					
Profundid	Profundidad (m) Columna estratigráfica		SPT (golpes)	Humedad (%) Límite Ifquido Límite plástico Límite plásticid Densidad seca (g/cm²)	USCS					
2.00		suelo vegetal limo arcilloso gris verde con grava mezclada arena con grava fondo calicata		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 2.9 3/4" 19 4.6 1/2" 12.7 5.6 3/8" 9.5 8.5 4 4.76 16.8 10 2 23 40 0.42 38.3 100 0.149 45.1 200 0.074 48.25 bandeja 0.03 100						

PROYECTO: 1	Microzonificación	sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grand	le Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Chacr	a XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla								
CALICATA Nº: 31			OBSERVAC	OBSERVACIONES:							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUEST	ΓRAS	S DE S	SUEL	Ο.			
			realizados "in situ"		W	Lím.	de Att	terb.		Clasificación	
Profundidad (m)	na ífica					LL	LP	IP	13)	del suelo	
undid	Columna estratigráfica	Descripción litológica	(sec)	GRANULOMETRÍA	(%)	0	0	cid.	a (g/cn		
Profi	est		SPT (golpes)		Humedad (%)	líquid	olástic	plastic	od sec	USCS	
			SP		Hm	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm3)	ns	
						Г	Li	Índi	D		
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % retenido							
				1" 25.4 3/4" 19							
				1/2" 12.7							
1.00				3/8" 9.5 4 4.76							
		arena con grava		10 2	9,6	21,3	no	0	1,9	SP	
				40 0.42 100 0.149							
2.00				200 0.074							
				bandeja 0.03							
3.00											
		fondo calicata									
4.00											

PROYECTO: 1	PROYECTO: Microzonificación sísmica			E: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74						
LOCALIDAD: Río Grand	de Tierra del Fuego		EMPRESA	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACIÓN: Chaci	ra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA Nº: 32	ALICATA N°: 32			CIONES:						
		Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
ad (m)	ina áfica	Description		LL LP IP	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Limite liquido Limite plástico Limite plástico Limite plástico Densitad seca (o/m³)	USCS					
0.00		suelo vegetal limo arcillos gris verde		tamiz Tamaño (mm) % retenido 1" 25.4 3/4" 19	ML					
2.00		arena con grava		1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2	4 SP					
3.00		fondo calicata								
4.00										

PROYECTO: Microzonificación sísmica			CLAVI	E: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº	74					
LOCALIDAD: Río Grand	de Tierra del Fuego		EMPRESA	QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACIÓN: Chaci	ra XIII		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing Cristian G. Pla							
CALICATA Nº: 35			OBSERVAC	OBSERVACIONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUI	ESTRA	AS DE	SUE	LO		
			realizados "in situ"		W	Lím.	de At	terb.		Clasificación
(m) bı	na Ifica					LL	LP	IP	13)	del suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	nscs
0.00		11		tamiz Tamaño (mm) % retenido						
2.00		arena con grava		1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 10 2 40 0.42 100 0.149 200 0.074 bandeja 0.03	15,6	21,5	no	0	1,83	SP
3.00		fondo calicata								

PROYEC	CTO: Micro	zonificación sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD:	Río Grande Tier	ra del Fuego	EMPRESA QU	UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACI	ÓN: Costa maríti	ma	GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA N	°: 1		OBSERVACIO	ONES: sales 0,126%, sulfatos 0						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUES	STRA	S DE	SUE	LO		
			realizados "in situ"		w	Lím.	de At	terb.		Clasificació
(m) ba	na ífica					LL	LP	IP	(2)	del suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	USCS
1.00		grava con arena	21	tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 89.4 3/4" 19 75.8 1/2" 12.7 3/8" 9.5 47.6 4 4.76 34.5 10 2 24 40 0.42 18.3 100 0.149 6.7 200 0.074 0.1 bandeja 0.03	6,2	no	no	no		GP GP
3.00			20							GP
4.00			12							GP

PROYECTO:	Microzonificación	sísmica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Gran	de Tierra del Fuego		EMPRESA Q	UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACIÓN: Costa	marítima		GEÓLOGO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA Nº: 2			OBSERVACI	OBSERVACIONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUEST	ΓRAS	S DE	SUE	LO		
			realizados "in situ"		W		ím. de Atterb.			Clasificación
ad (m)	ad (m) na áfica					LL	LP	IP	n³)	del suelo
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³)	uscs
2.00		arena con grava fondo calicata	17 17	tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 3/4" 19 97.9 1/2" 12.7 3/8" 9.5 76.6 4 4.76 45.5 10 2 24 40 0.42 19.6 100 0.149 8 200 0.074 0.4 bandeja 0.03	7,8	no	no	no		SP SP
4.00			rebote							SP

PROYEC	CTO: Mic	rozonificación sísmica	CLAVE	: PFIP 2007 convenio SECTIP N° 74				
LOCALIDAD:	Río Grande Tier	ra del Fuego	EMPRESA Q	UE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV				
LOCALIZACI	ÓN: Costa maríti	ma	GEÓLOGO o	INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla				
CALICATA N	°: 3		OBSERVACI	ONES: chorrillo a -1,60 m; sales 0,14%, sulfatos 0	_			
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO				
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación			
lad (m)	nna :áfica			LL LP IP	del suelo			
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (gotpes)	Humedad (%) Humedad (%) Límite Isquido Límite plástico Límite plástico All Indice de plasticid. Densidad seca (g/cm²)	USCS			
2.00		arena con grava fondo calicata	14	tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 85.2 3/4" 19 82.6 1/2" 12.7 3/8" 9.5 68.4 4 4.76 51.7 10 2 35.3 40 0.42 16.2 100 0.149 4.1 200 0.074 0.1 bandeja 0.03	SP SP			
4.00			8		SP			

PROYE	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE	: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD:	Río Grande Tier	ra del Fuego	EMPRESA Q	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACI	LOCALIZACIÓN: Costa marítima		GEÓLOGO (INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA N	o: 4		OBSERVAC	IONES: chorrillo a -2,50 m	-						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación						
lad (m)	nna ráfica			LL LP IP 📲	del suelo						
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Indice de plasticid. Densidad seca (g/cm²)	USCS						
2.00		arena con grava fondo calicata		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 84.6 3/4" 19 79.7 1/2" 12.7 3/8" 9.5 55.5 4 4.76 42.6 10 2 29.1 40 0.42 16.7 100 0.149 4.2 200 0.074 0.1 bandeja 0.03	GP						

PROYECTO: N	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grand	e Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Costa	LOCALIZACIÓN: Costa marítima		GEÓLOGO o	INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA Nº: 5			OBSERVACI	ONES: sales 0,203% sulfatos 0	-						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
_			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación						
ad (m)	una áfica	Descripción		LL LP IP 🔓	del suelo						
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Limite plástico Límite plástico Indice de plasticid And Densidad seca (g/cm³)	USCS						
0.00		1 ~									
2.00		arena fina arena gruesa	_	tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 99.4 4 4.76 91.9 10 2 56.7 40 0.42 26.4 100 0.149 7.1 200 0.074 0.2	SP SP						
3.00		fondo calicata	-	bandeja 0.03							
4.00											

PROYE	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD:	Río Grande Tier	ra del Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACI	LOCALIZACIÓN: Costa marítima		GEÓLOGO (INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla						
CALICATA N	°: 6		OBSERVACI	ONES: freática a -1,80 m	•					
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
lad (m	nna ráfica			LL LP IP F	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Limite plástico Limite plástico Indice de plasticid Densidad seca (g/cm²)	USCS					
2.00		arena gruesa		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 90.7 3/4" 19 85.3 1/2" 12.7 3/8" 9.5 72.3 4 4.76 56.4 10 2 30.5 40 0.42 14.6 100 0.149 3.7 200 0.074 0.1 bandeja 0.03	sw					

PROYE	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74						
LOCALIDAD:	Río Grande Tier	ra del Fuego	EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACI	LOCALIZACIÓN: Costa marítima		GEÓLOGO (INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla					
CALICATA N	°: 7		OBSERVAC	ONES: freática a -2,10 m; sales 0,218%, sulfatos 0					
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS	DE SUELO				
			realizados "in situ"	w	Lím. de Atterb.	Clasificación			
lad (m	nna ráfica			I	LL LP IP	del suelo			
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA Humedad (%)	Límite líquido Límite plástico Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³) USCS			
2.00		arena gruesa		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 3/4" 19 98 1/2" 12.7 3/8" 9.5 87.7 4 4.76 60.9 10 2 28.5 40 0.42 19.6 100 0.149 8.5 200 0.074 0.3 bandeja 0.03	no no no	SP			

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Gran	de Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Costa	marítima		GEÓLOGO o	INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla						
CALICATA Nº: 8			OBSERVACI	ONES:	_					
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
lad (m)	nna áfica	Descripción		LL LP IP	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Límite plástico Lonsidad seca (g/cm³)	USCS					
0.00				tamiz Tamaño (mm) % pasa						
2.00		arena gruesa		tamiz Tamaño (mm) % pasa 1" 25.4 98.3 3/4" 19 96.2 1/2" 12.7 3/8" 9.5 80.9 4 4.76 50.8 10 2 21.9 40 0.42 19.3 100 0.149 6.8 200 0.074 0.4 bandeja 0.03	SP					
4.00			_							

PROYECTO:	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Justicia Provincial			GEÓLOGO	GO o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA N°: 1			OBSERVA	ACIONES: freática a -2,90 m							
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO							
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb. Clasificaci							
d (m)	a ica			del							
ndidae	Columna estratigráfica	Descripción litológica	(88)								
Profundidad (m)	C. C.		SPT (golpes)	Humedad (%) Límite líquido Límite plásticio Límite plásticio USCS USCS							
_			SPT	uite líque lite plás sidad s							
				Humedad (%) Límite líquido Límite plástico Índice de plasticid. Densidad seca (g/							
0.00		1									
				tamiz Tamaño (mm) % pasa 3,5							
				1 m m							
			25	11/2" 90.95 1" 25.4 82.8							
1.00			32	3/4" 19 79.6 99.5							
				1/2" 12.7							
		suelo granular	37	4 4.76 52.5 86.7 sw							
			37	10 2 34.4 50.4 40 0.42 10.4 21.1 GW							
2.00				100 0.149 1.6 5.2							
			38	200 0.074 0.3 0.4 bandeja 0.03							
			30								
3.00			39								
			40								
4.00		fondo calicata	43								
4.00			1								

PROYECTO: Mici	rozonificación sís	smica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74								
LOCALIDAD: Río Grande, T	Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV								
LOCALIZACIÓN: Justicia P	OCALIZACIÓN: Justicia Provincial			o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
CALICATA Nº: 2			OBSERVAC	CIONES: freática a -2,90 m							
		Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUES	STR.	AS E	DE SU	UEL	О			
			realizados "in situ"		w	Lím.	de At	terb.		Clasificació	
ad (m)	ma áfica	Dogovinoión				LL	LP	IP	n³)	del suelo	
Profundid	Profundidad (m) Columna estratigráfica litológica Ocolumna		SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm ³)	USCS	
2.00		suelo granular	27 30 35 37 37 40	1" 25.4 91.4 3/4" 19 86.9 1/2" 12.7						SW GW	
4.00		fondo calicata	43								

PROYECTO: N	PROYECTO: Microzonificación sísmica		CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Grando	e, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Piscina	LOCALIZACIÓN: Piscina infantil			o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Camilo Giamarini						
CALICATA Nº: 1			OBSERVA	CIONES:						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE SUELO						
			realizados "in situ"	W Lím. de Atterb.	Clasificación					
ad (m)	una áfica	December 114 m		LL LP IP 🔓	del suelo					
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%) Límite plástico Límite plásticid. An Densidad seca (g/cm³)	NSCS					
2.00		relleno granular suelo vegetal arcilla gris plástica		tamiz Tamaño (mm) % pasa 11/2" 2 m m 1" 25.4 3/4" 19 1/2" 12.7 3/8" 9.5 4 4.76 47.7 10 2 22.4 40 0.42 59.6 3.2 100 0.149 37.2 1.1 200 0.074 21.3 0.4 bandeja 0.03	GP CL					
4.00		arena ripiosa fondo calicata	-		GM					

OCALIDAD: Río Grande, Tierra del Fuego OCALIZACIÓN: Ribera del río Grande			EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV									
			GEÓLOGO (o INGENIERO	SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla							
'ALICATA Nº: 1			OBSERVAC	IONES: freática	a a -1,40 m							
			Ensayos		CLASIFICACIÓN DE LAS I	MUEST	RAS	S DE S	SUEL	.O.		
			realizados "in situ"				w	Lím.	de Att	erb.		Clasificaci
lad (m	nna ráfica	Descripción]				LL	LP	IP	m³)	del suelo
Columna estratigráfica (m) Columna estratigráfica		SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA			Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm ³)	Densidad seca (g/c)	
1.00		arena gruesa		tamiz 1" 3/4" 1/2" 3/8" 4 10 40 100 200 bandeja	2 0.42 0.149		6,6	16,6	no0			SM
3.00		fondo calicata										

PROYECTO: 1	PROYECTO: Microzonificación sísmica			E: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74					
LOCALIDAD: Río Grand	de, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV						
LOCALIZACIÓN: Riber	LOCALIZACIÓN: Ribera del río Grande			o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla					
CALICATA Nº: 2			OBSERVAC	IONES: freática a -2,90 m					
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUESTRAS DE	SUELO				
			realizados "in situ"	W Lím	. de Atterb.	Clasificación			
ad (m)	na ffica			LL	LP IP	del suelo			
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	Humedad (%)	Límite plástico Índice de plasticid.	Densidad seca (g/cm³) USCS			
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % pasa					
1.00		limo arcilloso gris verde- ocre con raices		1" 25.4 1 m 2 m 3/4" 19 99.4 3/8" 9.5 89.3 4 4.76 72.4 10 2 59.3 40 0.42 52.1 100 0.149 36.1 200 0.074 92.7 26.5	29,7 3,3	1,6 ML			
2.00		arena gruesa saturada		bandeja 0.03 17 18,4	no 0	SM			
4.00		fondo calicata							

PROYECTO: Mi	crozonificación sísn	nica	CLAVE: PFIP 2007 convenio SECTIP Nº 74							
LOCALIDAD: Río Grande	e, Tierra del Fuego		EMPRESA QUE REALIZA LOS ENSAYOS: IPV							
LOCALIZACIÓN: Ribera	OCALIZACIÓN: Ribera del río Grande			o INGENIERO SUPERVISOR: Ing. Cristian Pla						
CALICATA Nº: 3			OBSERVA	CIONES: freática a -2,90 m						
			Ensayos	CLASIFICACIÓN DE LAS MUE	STR	AS DI	E SU	ELC)	
			realizados "in situ"		W	Lím. d	le Att	erb.	Clasificación	
ad (m)	na áfica					LL	LP	IP	del suelo	
Profundidad (m)	Columna estratigráfica	Descripción litológica	SPT (golpes)	GRANULOMETRÍA	Humedad (%)	Límite líquido	Límite plástico	Índice de plasticid. 日	Densidad seca (g/cn	
0.00		suelo vegetal		tamiz Tamaño (mm) % pasa				Ín		
1.00		limo arcilloso gris verde-ocre		1" 25.41 m 2 m 4 m 3/4" 19 1 1/2" 12.7 3/8" 9.5 98.8 4 4.76 97.1 10 2 95.5 40 0.42 91.6	47,2	43	37	6.4	1,6 ML	
2.00		limo azul gris		100 0.149 21.5 200 0.074 94.8 94.6 4.8 bandeja 0.03						
3.00		fords 15 c			40,3	33,7	27,7	61	1,2 ML	
4.00		fondo calicata								

Rio Grande

Table 1 MeshWeight									
Code	Description	Rate							
0	NONE	0.0							
1	LOW	0.5							
2	AVERAGE	1.0							
3	HIGH	1.5							
4	VERY HIGH	3.0							

	Table 2 SoilType										
Code	Description	Amplification Factor									
0	Unknown	1.00									
1	Hard Rock	0.55									
2	Soft Rock	0.70									
3	Medium Soil	1.00									
4	SoftSoil	1.30									

		Table 3 Attenuation	onEquations
AttnID	Source		AttenuationEquation
1	Joyner &Boore - 1981	PGA=10^(0.249*M-Log(D)-0.0	0255*D-1.02, D=(E^2+7.3^2)^0.5
2	Campbell - 1981	PGA=0.0185*EXP(1.28*M)*D^	(-1.75), D=E+0.147*EXP(0.732*M)
3	Fukushima &Tanaka - 1990	PGA=(10^(0.41*M - LOG10 (R	+ 0.032 * 10^(0.41*M)) - 0.0034*R + 1.30))/980
		E	R
	Note:	Epicentraldistance	Hypocentraldistance

The MMI will be calculated by the formula: log(PGA*980)=0.30*MMI+0.014 or MMI=1/0.3*(log10(PGA*980)-0.014) by Trifunac& Brady (1975). PGA unit is G.

	Table 4 Casualty M3 (Trapped by Collapsed Structures) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.03	0.02	0.01	0.01	0.02	0.01	0.02	0.01	0.02	0.02				
6	0.05	0.03	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02	0.02				
7	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05				
8	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30	0.30				
9	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60	0.60				
10	0.70	0.70	0.70	0.60	0.70	0.60	0.70	0.60	0.60	0.60				
11	0.80	0.80	0.80	0.60	0.80	0.60	0.80	0.60	0.60	0.60				
12	0.90	0.90	0.90	0.60	0.90	0.60	0.90	0.60	0.60	0.60				
	Masonry	Masonry	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 5 Casualty M4d (Death) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
6	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
7	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
8	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
9	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
10	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
11	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
12	0.200	0.125	0.075	0.050	0.125	0.050	0.125	0.050	0.075	0.075				
	Masonry	Masonry	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 6 Casualty M4s (Severe Injury) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
6	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
7	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
8	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
9	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
10	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
11	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
12	0.300	0.250	0.200	0.150	0.200	0.150	0.200	0.150	0.175	0.175				
	Masonry	Masonry	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 7 Casualty M4m (Moderate Injury) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.100	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
6	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
7	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
8	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
9	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
10	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
11	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
12	0.300	0.250	0.225	0.150	0.250	0.150	0.250	0.150	0.150	0.150				
	Masonry	Masonry	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 8 Casualty M4I (Light Injury) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100	0.100				
6	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125	0.125				
7	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
8	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
9	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
10	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
11	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
12	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400	0.300	0.400				
	Masonrv	Masonrv	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 9 Casualty M5 (Death) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	СОМ	IND				
5	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002				
6	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002	0.002				
7	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005				
8	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005				
9	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005				
10	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010				
11	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010				
12	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010	0.010				
	Masonrv	Masonrv	Masonrv	RC	Masonrv	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 10 Casualty M6 (Moderately Injured) Coefficient													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	COM	IND				
5	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050	0.050				
6	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075	0.075				
7	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200	0.200				
8	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250	0.250				
9	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300				
10	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300				
11	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300				
12	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300	0.300				
	Masonry	Masonry	Masonry	RC	Masonry	RC	Masonry	RC	RC	RC				

	Table 11 Primary Damage Curve Data (%)													
MMI	RES1	RES2	RES3	RES4	EDU1	EDU2	MED1	MED2	СОМ	IND				
4	1.0	0.3	1.0	0.0	0.3	1.0	1.0	1.0	0.3	1.0				
5	2.0	0.8	2.0	0.0	0.7	1.0	2.0	2.0	0.8	2.0				
6	4.0	2.1	4.0	1.0	2.0	2.5	4.0	4.0	2.2	7.5				
7	15.0	5.0	10.0	2.5	5.0	10.0	8.0	10.0	5.0	20.0				
8	35.0	25.0	35.0	10.0	15.0	25.0	20.0	25.0	20.0	25.0				
9	60.0	40.0	60.0	17.5	35.0	45.0	30.0	45.0	35.0	35.0				
10	81.7	58.3	85.0	25.0	48.3	61.7	41.3	61.7	50.0	41.7				
11	90.8	75.8	92.5	32.5	63.3	79.2	52.3	79.2	65.0	49.2				
12	100.0	93.3	100.0	40.0	78.3	96.7	63.3	96.7	80.0	56.7				

	Table 12 LifeLine Damage Curve Data (%)												
MMI	Road1	Road2	Bridge	Tunnels	Electric1	Electric2	Water1	Water2	Water3	Reservoir1	Reservoir2	Gasoline	
4	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.01	0.00	0.01	0.01	0.01	0.00	0.00	
5	0.01	0.01	0.03	0.01	0.01	0.20	0.01	0.30	0.15	0.10	0.00	0.01	
6	0.25	0.03	0.49	0.02	0.03	4.93	0.03	2.35	1.09	1.10	0.04	0.60	
7	1.95	1.29	4.35	0.04	1.39	10.10	0.69	5.85	3.33	4.10	1.52	8.00	
8	5.39	3.00	9.37	1.76	2.62	20.37	2.00	11.73	6.67	6.45	4.50	20.00	
9	13.55	5.80	27.23	3.81	4.71	33.75	5.21	20.74	13.38	10.63	9.00	32.00	
10	22.12	11.05	50.60	6.43	9.07	44.22	9.13	30.77	20.59	24.11	20.65	40.00	
11	28.00	13.50	60.00	8.00	11.00	53.00	12.00	37.00	24.00	32.00	27.00	47.00	
12	30.00	15.00	70.00	9.00	12.00	60.00	15.00	40.00	28.00	35.00	30.00	50.00	

	Table 13 Habitant Parameter for Day/Night difference (Night of RES1 & 2 are 1.0)													
RES1 RES2 RES3 RES4 EDU1 EDU2 MED1 MED2 COM IND														
Night	1.0	1.0	4.0	10.0	0.2	0.2	2.0	4.0	0.2	0.2				
Day	0.5	0.5	2.0	5.0	10.0	25.0	6.0	12.0	4.0	4.0				
Night Time	Definition													
(hrs)		18.00	6.00											
Day Time	Definition													
(hre)		6.00	18 00											