

Aspectos geotécnicos para la conservación de edificios patrimoniales

Efraín Ovando Shelley
Instituto de Ingeniería
Universidad Nacional Autónoma de México

20 de octubre, 2022

Introducción

El primer paso para restaurar y preservar un edificio patrimonial es **identificar los factores que le hayan causado daño**

El daño estructural se asocia a concentraciones de esfuerzo y/o deformación que resultan de la acumulación de distorsiones o hundimientos no deseados que en muchísimas ocasiones se deben a que **el primer elemento de soporte, el suelo, ha cedido o se ha rebasado su capacidad portante.**

Las soluciones a problemas geotécnicos en edificios patrimoniales se han tomado, casi en su totalidad, del campo de la Ingeniería de Cimentaciones y es por eso que las técnicas de intervención en estos son en realidad aplicaciones de esa rama de la geotecnia en la cual se toma en cuenta las consideraciones de conservación y preservación

- Antes de intervenir un momento conviene contar con un **marco de referencia conceptual** mediante el cual los ingenieros geotécnicos tengan una idea clara sobre la naturaleza del problema y con el cual la se pueda evaluar objetivamente la aplicabilidad y eficacia de las soluciones posibles.
- Ese marco the referencia incluye el estudio de las condiciones locales del subsuelo lo cual implica **conocer lhistoria y evolución de los esfuerzos efectivos en el sitio**. En este a context la investigación histórica no solo abarca al edifcio, debe incluir al subsuelo. Para ello la participación de geólogos, historiadores y arqueólogos proporcionará información útil incluyendo al informacióndocumental que puedan aportar.
- Ejemplo: el caso de la Catedral Metropolitana de la ciudad de México

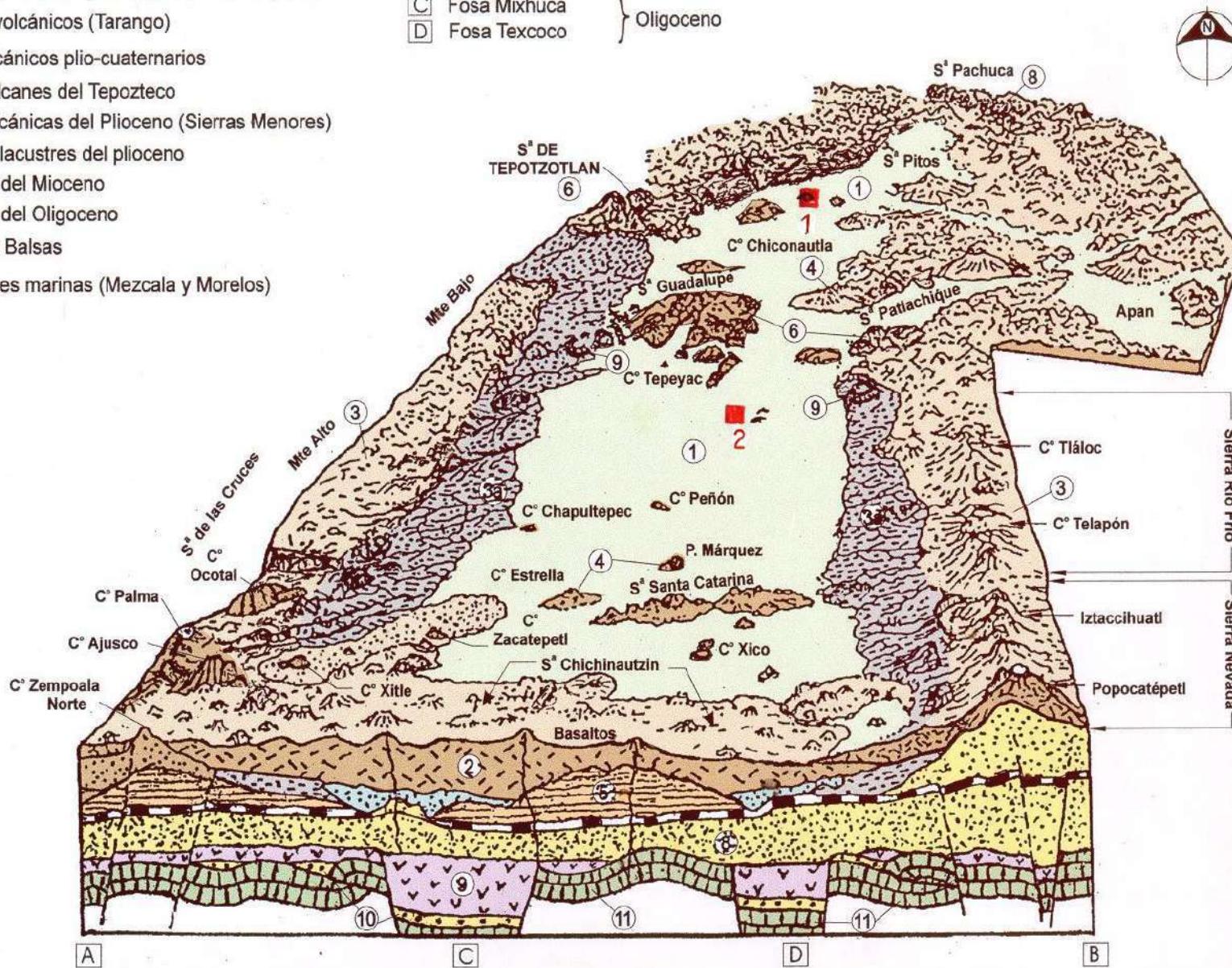
ESTRATIGRAFIA

- ① Planicie aluvio-lacustre
- ② Sierra de Chichinautzin
- ③ Sierra de las Cruces y Nevada (Sierras Mayores)
- ④ Abanicos volcánicos (Tarango)
- ⑤ Conos volcánicos plio-cuaternarios
- ⑥ Escudo-volcanes del Tepozteco
- ⑦ Sierras volcánicas del Plioceno (Sierras Menores)
- ⑧ Depósitos lacustres del plioceno
- ⑨ Vulcanitas del Mioceno
- ⑩ Vulcanitas del Oligoceno
- ⑪ Formación Balsas
- ⑫ Formaciones marinas (Mezcala y Morelos)

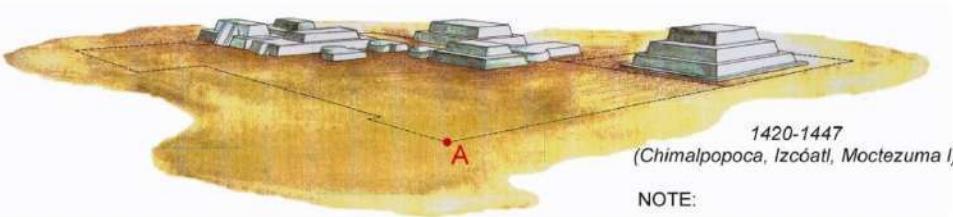
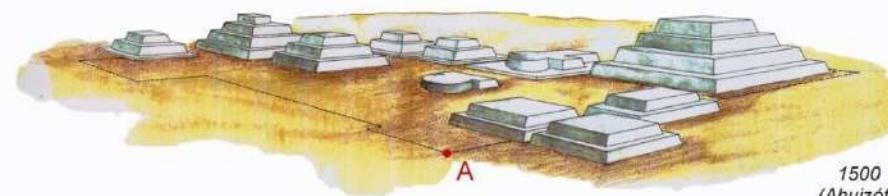
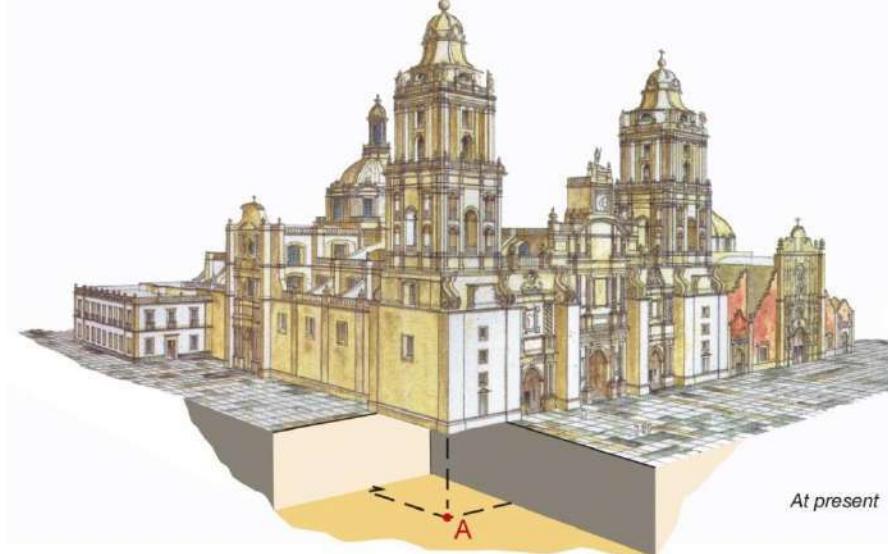
TECTONICA

- | | | |
|---|------------------------------|--------------------|
| A | Fosas de las Sierras Mayores | } Plio-Pleistoceno |
| B | | |
| C | Fosa Mixhuca | } Oligoceno |
| D | Fosa Texcoco | |

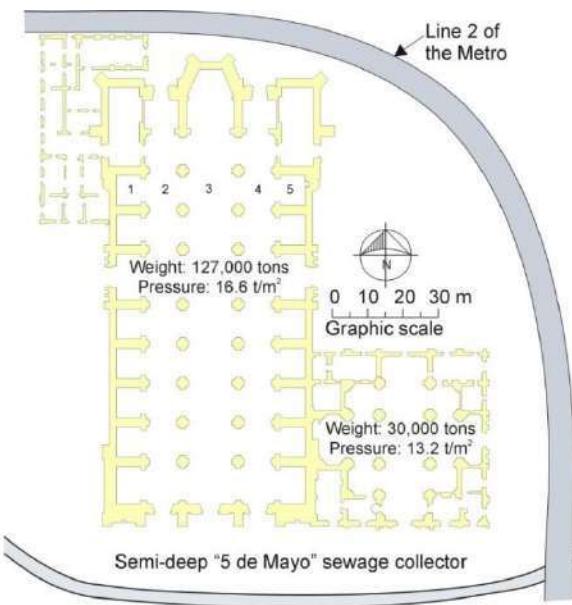
Entorno geológico



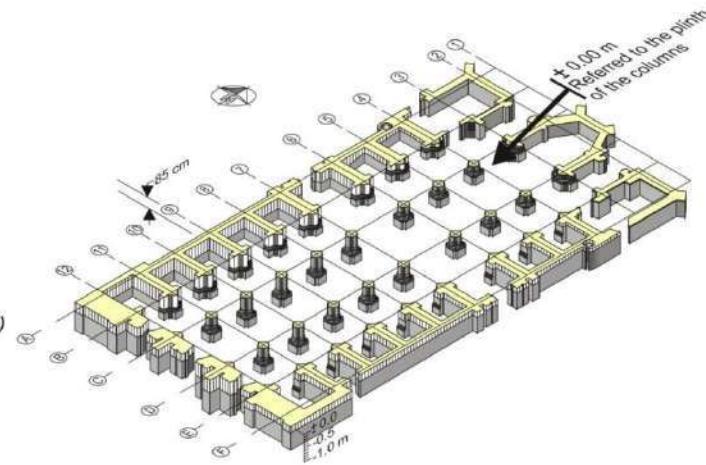
Consideraciones Históricas y arqueológicas para definir la evolución de la construcción



a) The Cathedral and the underlying Aztec temples



b) Dimensions and weights of the Cathedral and the Sagrario

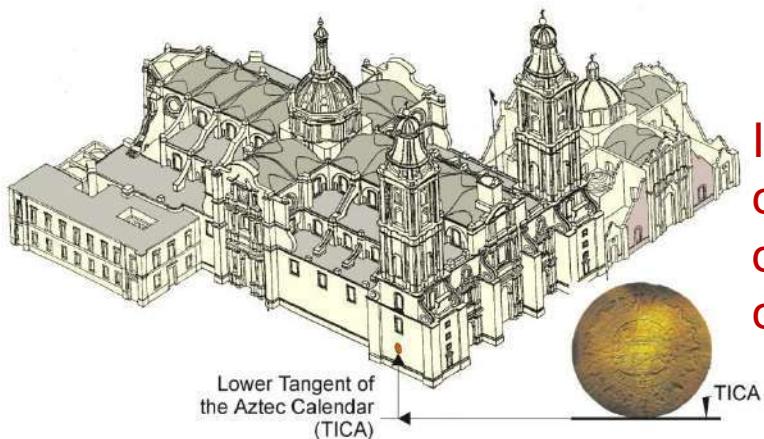


c) Enlargement of column shafts and walls during construction

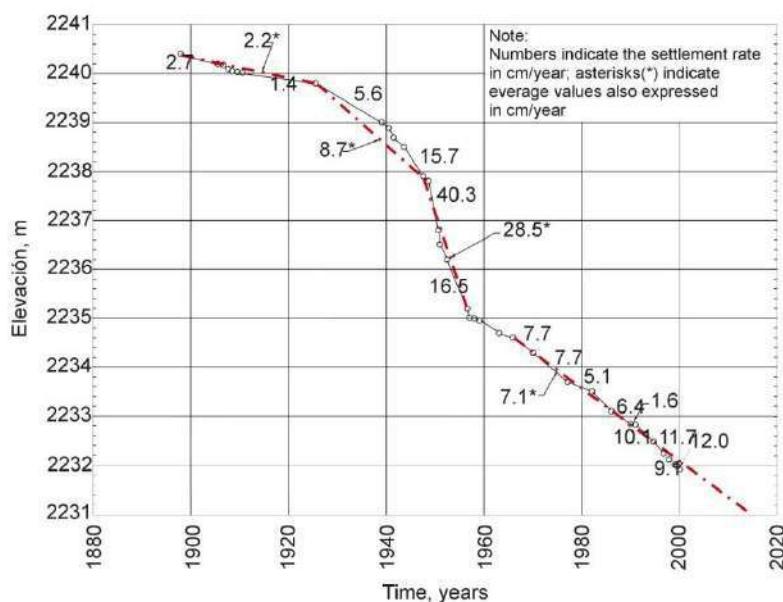
Fig. 5 Description of the Foundations

Seguimiento de la vida de la estructura: primera fotografí de la Catedral:
circa 1841

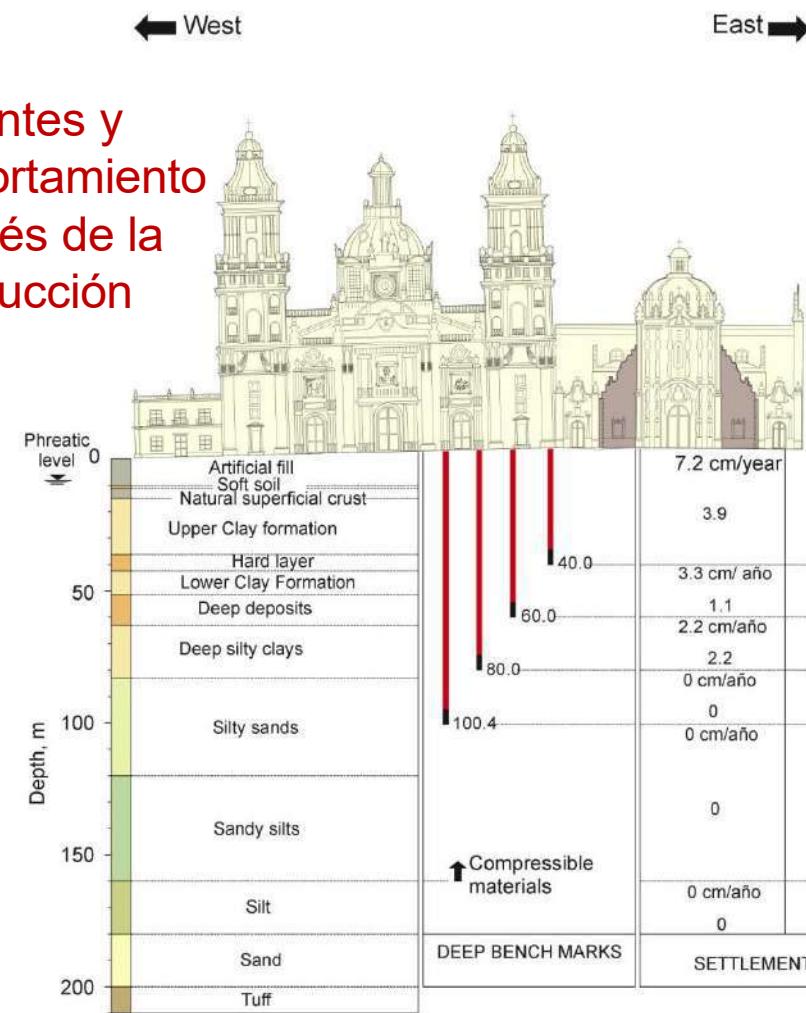




Incidentes y comportamiento después de la construcción



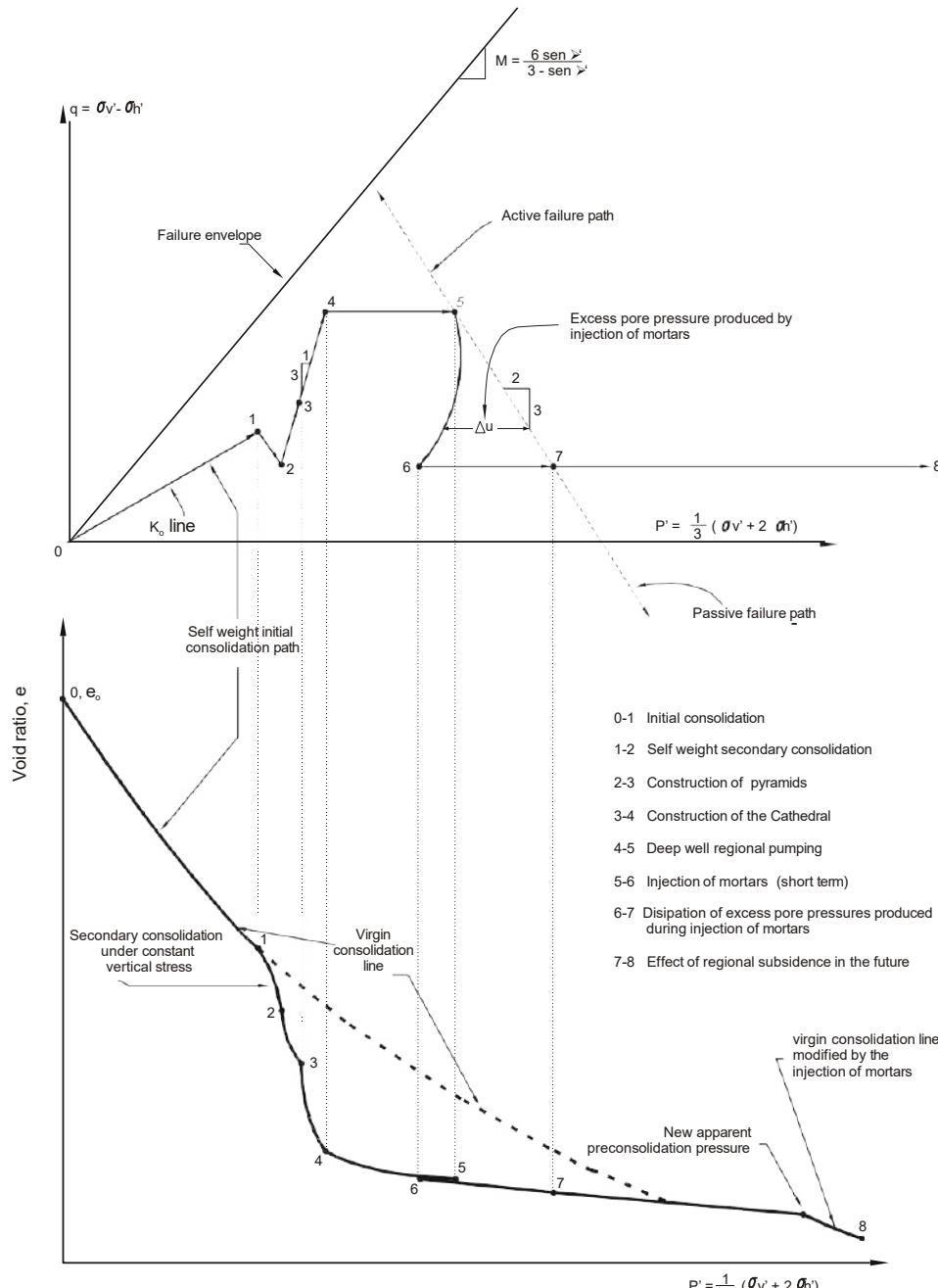
a) Regional subsidence of Tica reference at the Cathedral



b) Settlement distribution between March 23, 1991 and May 4, 1992

Fig. 10 Regional Subsidence

Marco de referencia conceptual



Orígenes de asentamientos diferenciales y factores de influencia

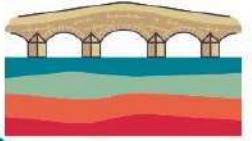
Origin or source	Influencing factors
Design errors	1. Architectonic, geotechnical, structural (combinations of any of these)
Construction errors	2. Inability to obtain verticality or right angles in walls, ceilings, etc. 3. Alteration (remoulding) of soil at foundation level
Changes in buildings	4. Increase of dead weight 5. Flooding of basements 6. Architectural or structural alterations
Increase in water content or humidity in the soil mass	7. Removal of trees 8. Dam impoundment 9. Flooding 10. Water penetrating into open fractures or fissures in soil mass 11. Breakage of sewage or water supply lines 12. Leakage from cisterns or water depositaries
Existence or construction of underground structures	13. Construction of underground structures (car parks, shafts, structures for hydropower projects) 14. Tunnelling (mines, railways, roads, sewage or water supply)
Geotechnical peculiarities at the site	15. Buried structures 16. Erratic distribution of compressibilities 17. Variations of thicknesses of soil strata
Extraction of water from soil mass, soil drying	18. Introduction of vegetation (mainly trees) 19. Removal of water from flooded basements 20. Local influence of pumping wells 21. Regional subsidence
Excavations	22. Excavations near the monument, mainly in urban areas
Construction of new buildings	23. Obliteration of archaeological evidence 24. Unwanted effects on existing monument
Slope instability	25. Cuts to modify slope inclination 26. Humidity at slope feet along rivers, seafront, lakes 27. Leakage from sewage or water supply systems 28. Deforestation leading to erosion 29. Slope subjected to long term geological processes (creep)
Earthquakes	30. Accumulated tilt 31. Low bearing capacity 32. Low factor of safety in slopes

Técnicas de intervención para *corregir, eliminar o mitigar* los efectos de los diferenciales de hundimiento

Method	Advantages/disadvantages	Important examples
Underexcavation	Effects may be difficult to predict or estimate. Relies heavily on observational method. Adaptable to a large variety of conditions. May require auxiliary works (trenches, shafts) or specialized drilling equipment. Non obtrusive. Rate of induced corrective settlements may be controlled.	Oldest documented case dating back to 1835 (St. Chad's Bell Tower in the UK); Tower of Pisa, Mexico City Cathedral
Jacking from pile heads	Piles must first be installed or cast in place. Major structural modifications required in the monument's foundation system. Superstructre must be adapted and/or reinforced to tolerate imposed movements. Rate and magnitude of corrective vertical displacement can be accurately controlled.	Has been applied successfully in several parts of the world.
Control piles	Piles connected indirectly to the building by means of a frame. May be used to regulate loads applied at the pile heads or to directly control settlements. Modifications at foundation and at the superstructure level required. Permanent maintenance required.	Developed in the late 1940's in Mexico City. Used successfully in several monuments.
Piles at selected sites	Special and very specific geotechnical conditions must be met in order to use this technique, e.g. at sites undergoing regional subsidence.	Several important buildings and monuments in Mexico City. Used as an interim solution in Mexico City's Sagrario Church.
Local injection of water	Intended to restore pore pressure at selected locations in sites undergoing regional consolidation. Induced corrective settlements are difficult to control.	Used experimentally in Mexico City's National Palace (1978) and in a late XVIIth century house (1984). Results up to date are not conclusive.
Electro-osmosis	Put forth to induce water flow and changes in effective stress and, hence, corrective settlements. Difficult to control	Tried and abandoned in Mexico City in the seventies. Used experimentally at the Tower of Pisa.

Técnicas de intervención para **prevenir** los efectos nocivos de los diferenciales de hundimiento

Method	Advantages/disadvantages	Important examples
Underpinning: broadening of footings, restoration of original foundation elements	Used to restore or improve condition of existing foundation. Effective, depending on proper identification of originating factor and on good knowledge of geotechnical conditions.	Has been used in many monuments and historical buildings around the world.
Addition of piles, micropiles or other deep foundation elements.	Can usually eliminate the originating factor giving rise to differential settlements. Can disrupt, damage or even completely destroy archaeological data.	Has been used in many monuments and historical buildings around the world.
Soil improvement: jet grouting, deep mixing,	Can be difficult to implement; it is sometimes intrusive (can produce damage to archaeologically rich deposits or ancient buried structures).	Mortar injection by hydrofacturing Cathedral
Injection of mortars by hydrofracturing in soft soils	Can be difficult to implement; it is sometimes intrusive (can produce damage to archaeologically rich deposits or ancient buried structures). Overall intended effect: to attain a more uniform distribution of settlement or vertical deformation fields.	Used successfully at the Metropolitan Cathedral and the San Agustín Church in Mexico City.
Compensation grouting	Can be difficult to implement; it is sometimes intrusive (can produce damage to archaeologically rich deposits or ancient buried structures). Overall intended effect: to induce corrective vertical deformations to compensate other non wanted movements	Used in the Jubilee line in London.
Rigid inclusions	Can be difficult to implement; it is sometimes intrusive (can produce damage to archaeologically rich deposits or ancient buried structures). Overall intended effect: to attain a more uniform distribution of settlement or vertical deformation fields. Rigid inclusions are not connected to structure.	Not proven in Architectural Monuments. Several projects have been put forth in several ancient structures in Mexico City.
Isolation or separation trenches.	Slurry trenches can be used to separate or isolate displacement fields of two or more structures. Non setting gels may be also used.	Used at the Capilla de las Ánimas and the Casa de Los Azulejos, Mexico City. Results are still being evaluated. Suggested as a means to correct the inclination of the Tower of Pisa.



Congreso
Internacional de
Ingeniería Civil
en Ciudades Patrimonio Mundial



XXVII
CONSEJO DIRECTIVO



Ejemplos ilustrativos

**Errores de diseño y/o
de construcción**

**Casa de los azulejos
Ciudad de México**



Existen muchos edificios patrimoniales cercanos a taludes que eventualmente pueden estar sujetos a movimientos no deseados

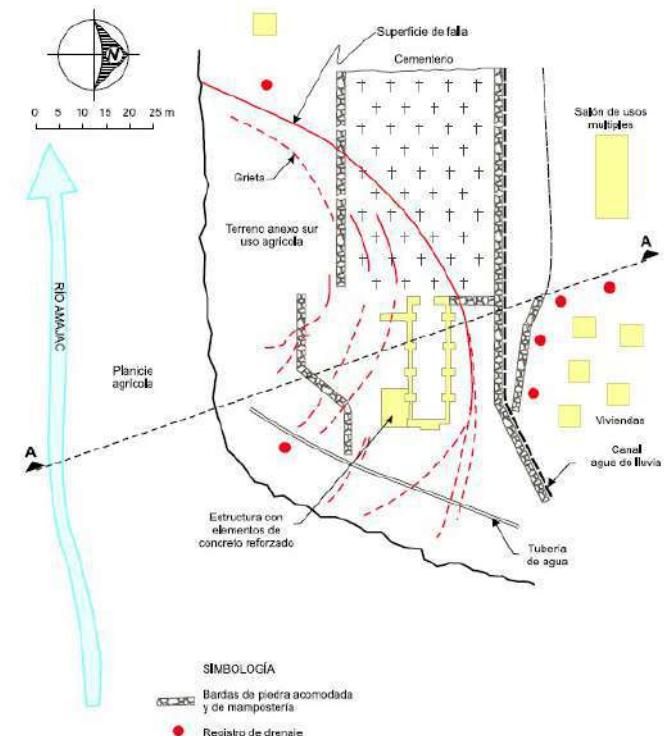
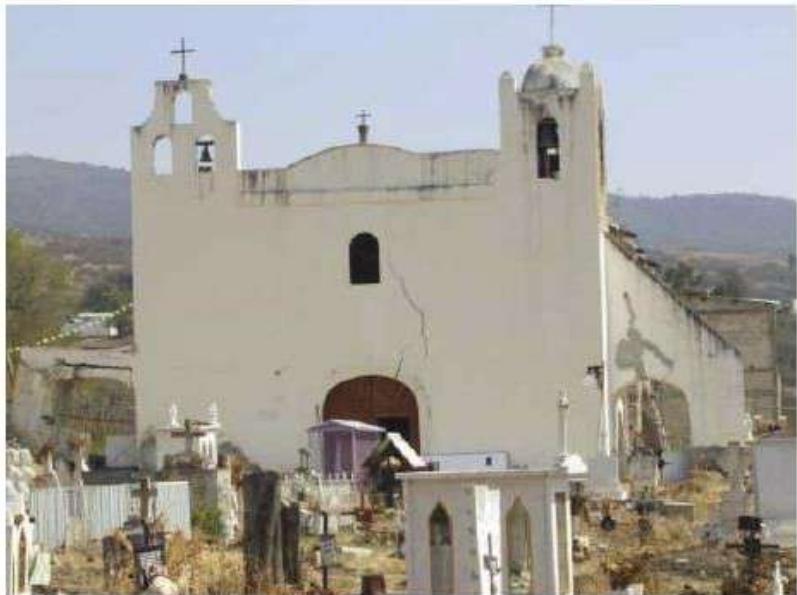
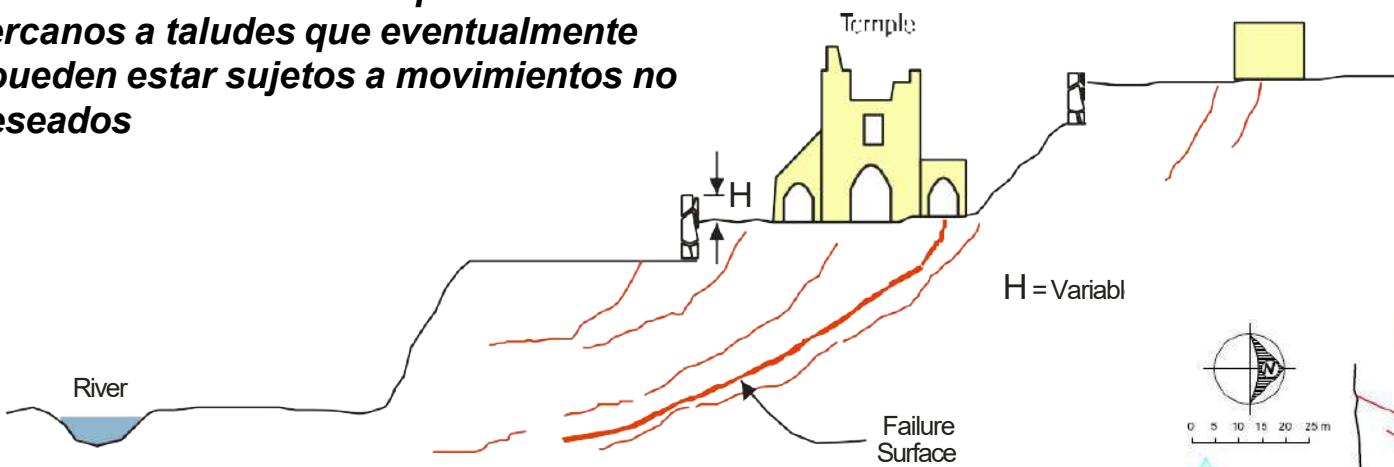
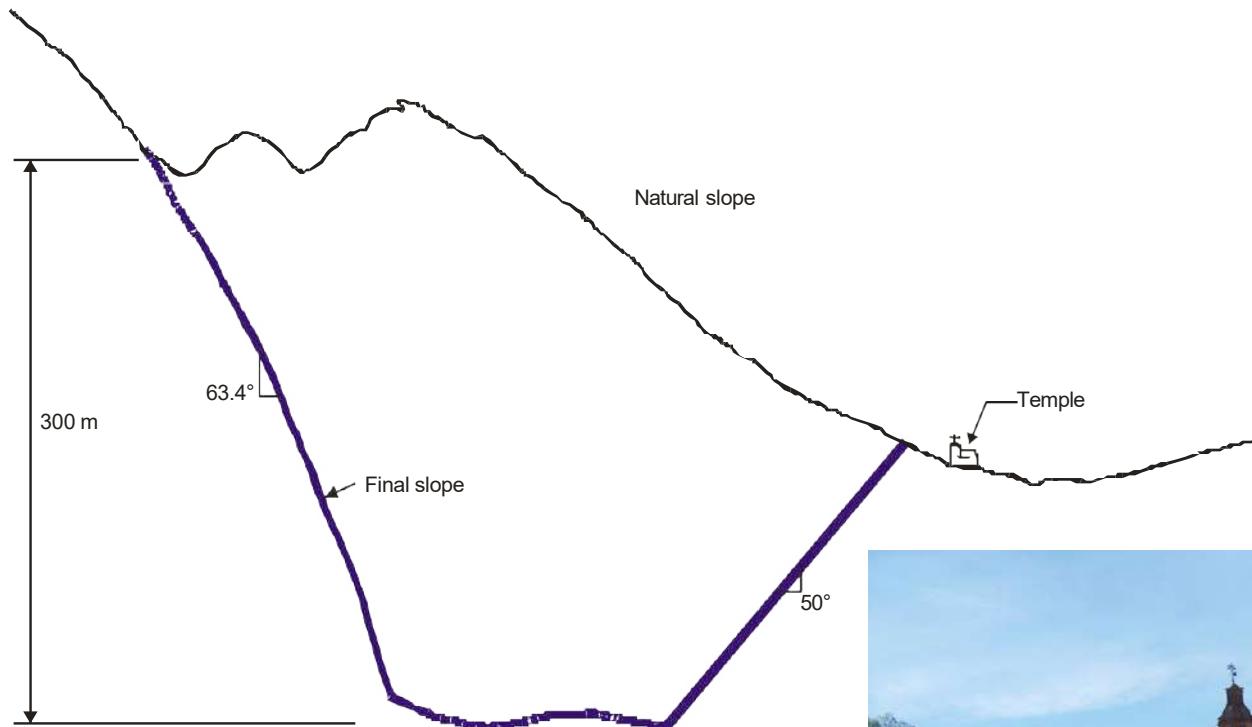


Fig. 9.2.2 Croquis del entorno del Templo de la Candelaria, Santa María Amajac

Inestabilidad potencial en una excavación profunda



**Excavación de una mina a
cielo abierto en Cerro de San
Pedro, San Luis Potosí,
Mexico**





hay otros factores que también pueden inducir asentamientos diferenciales:

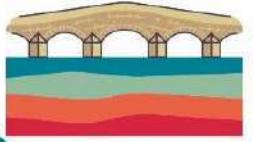
Vegetación

Expansión estacional de suelos

Fugas de agua desde:

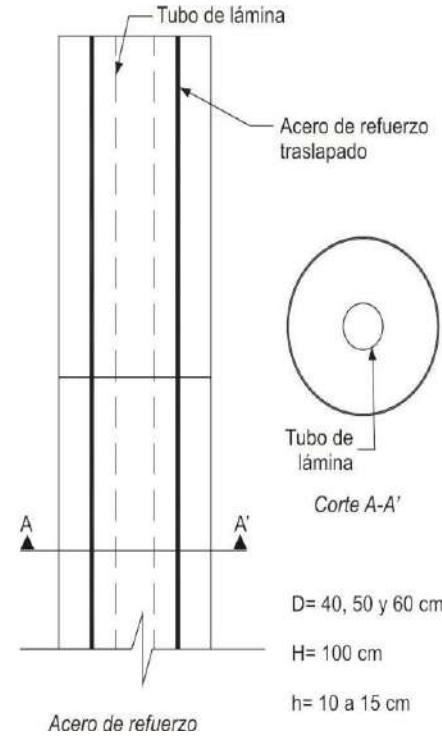
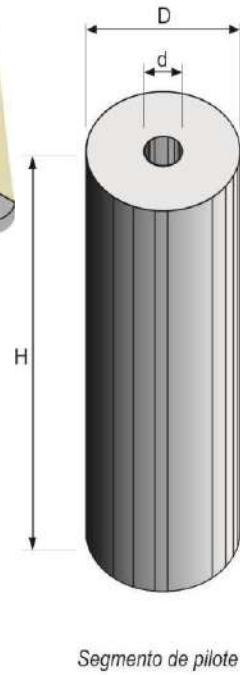
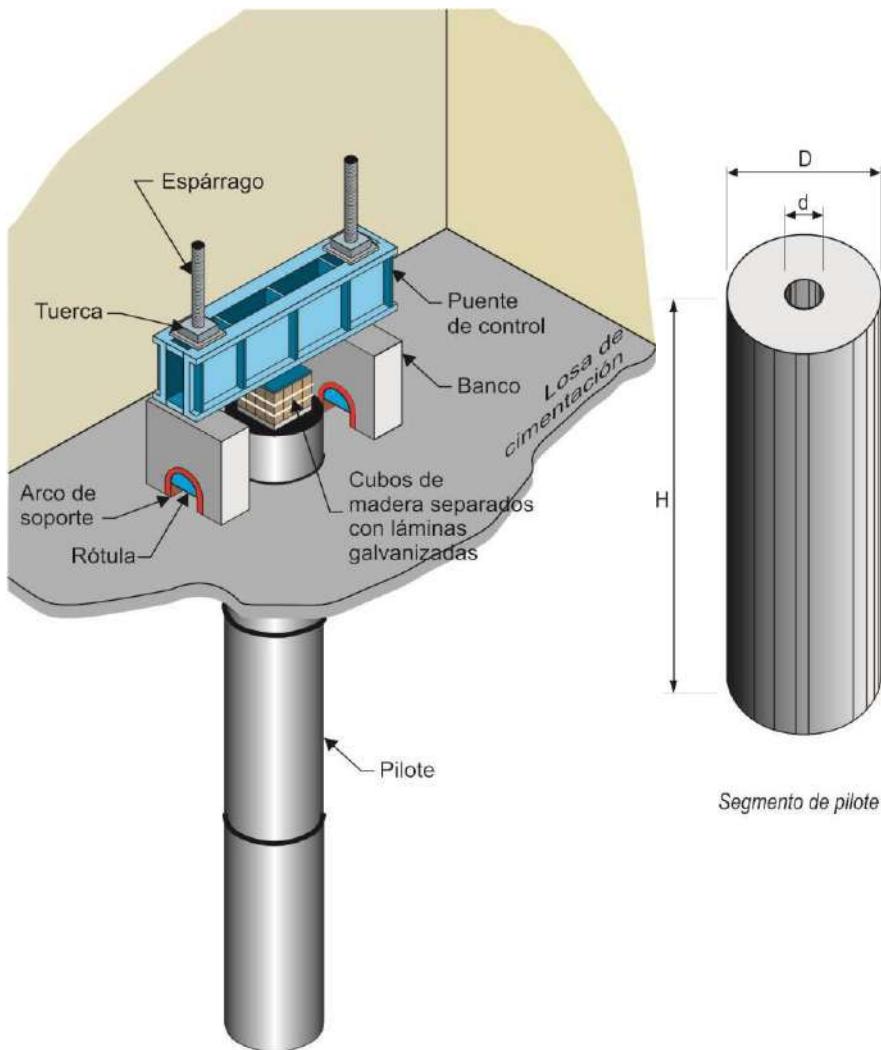
- Cisternas
- Tuberías (drenaje suministro)

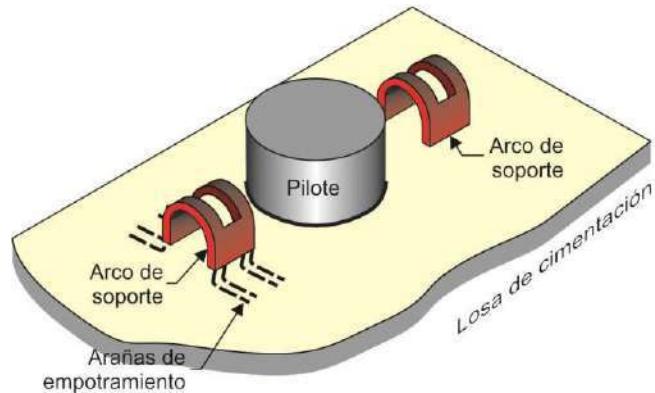
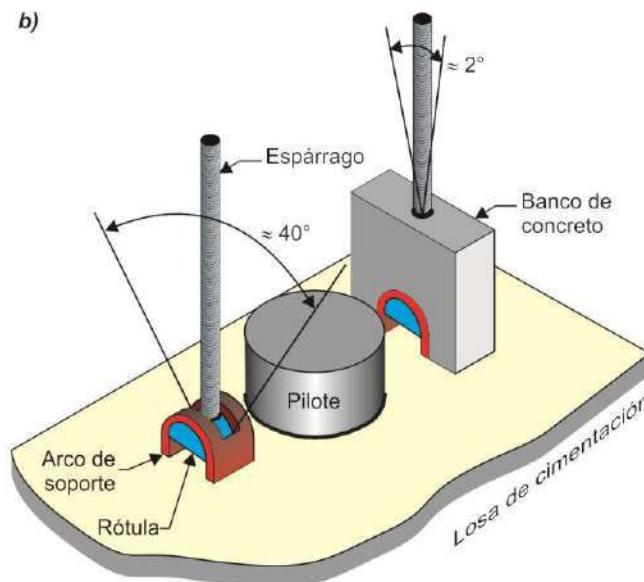
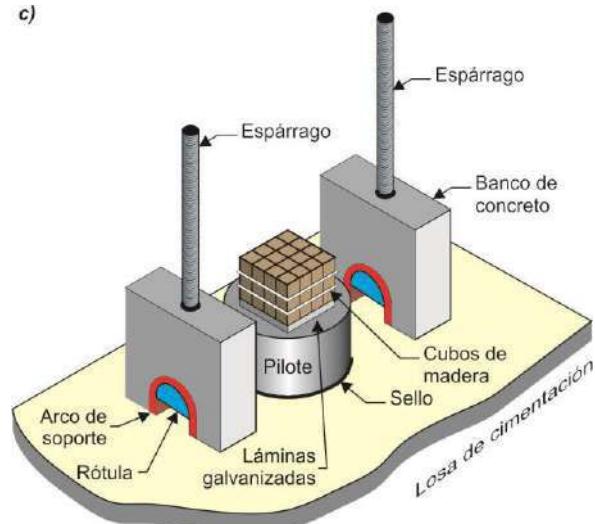
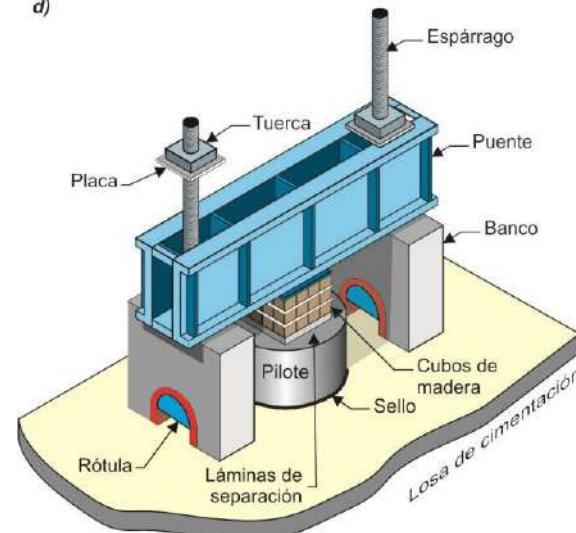


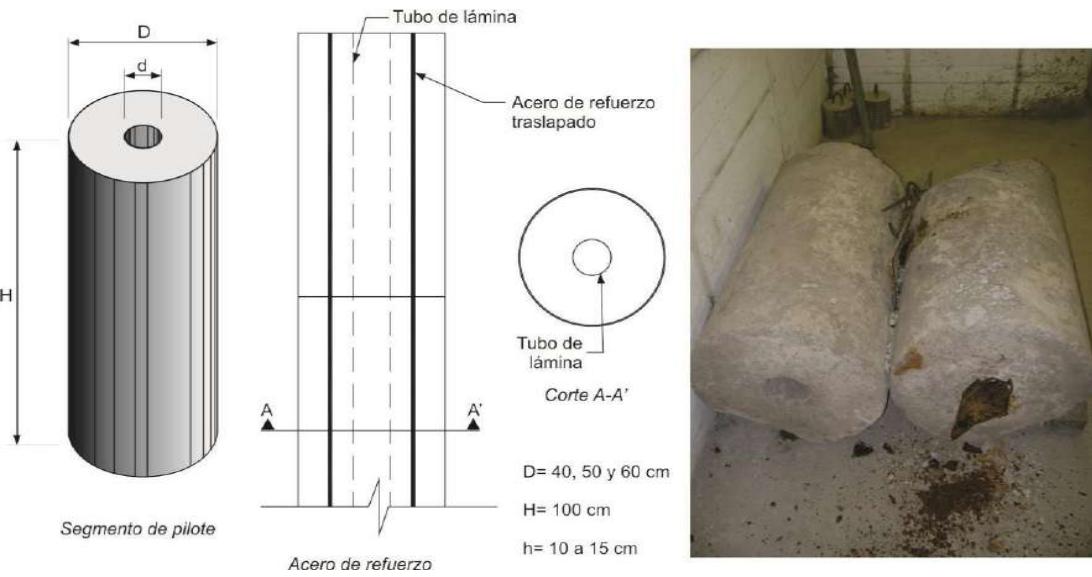


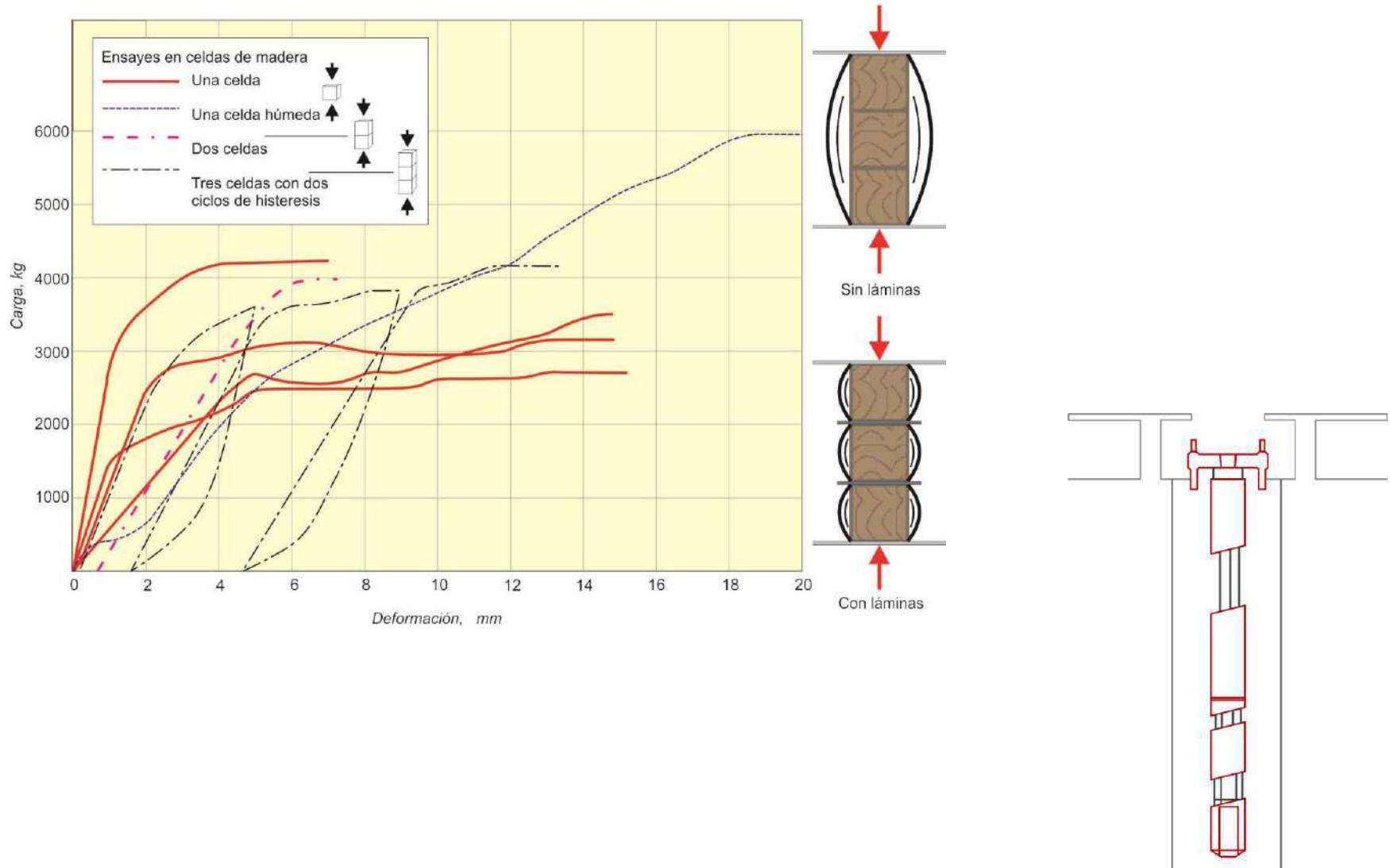
Técnicas de intervención no convencionales

Pilotes de control

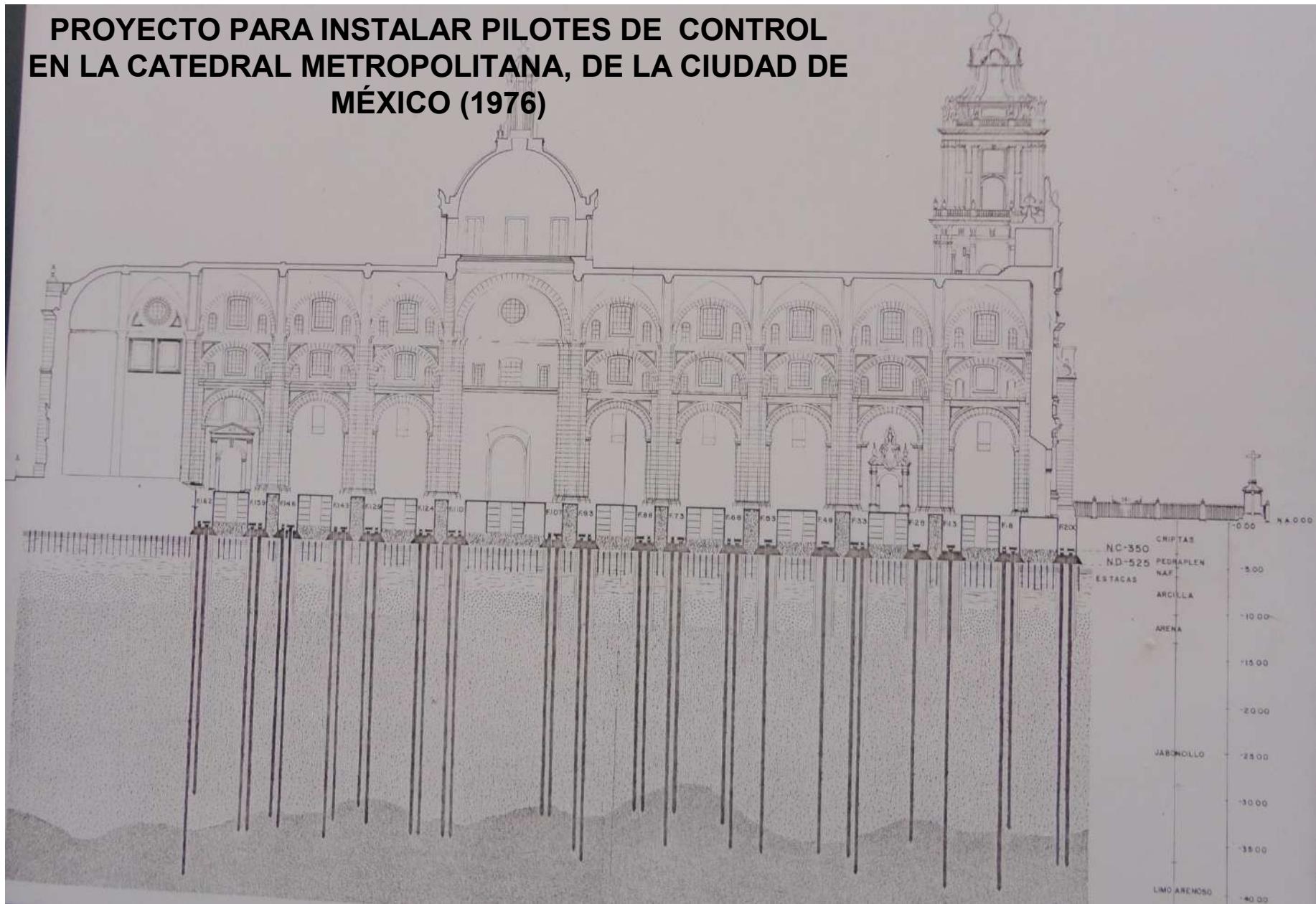


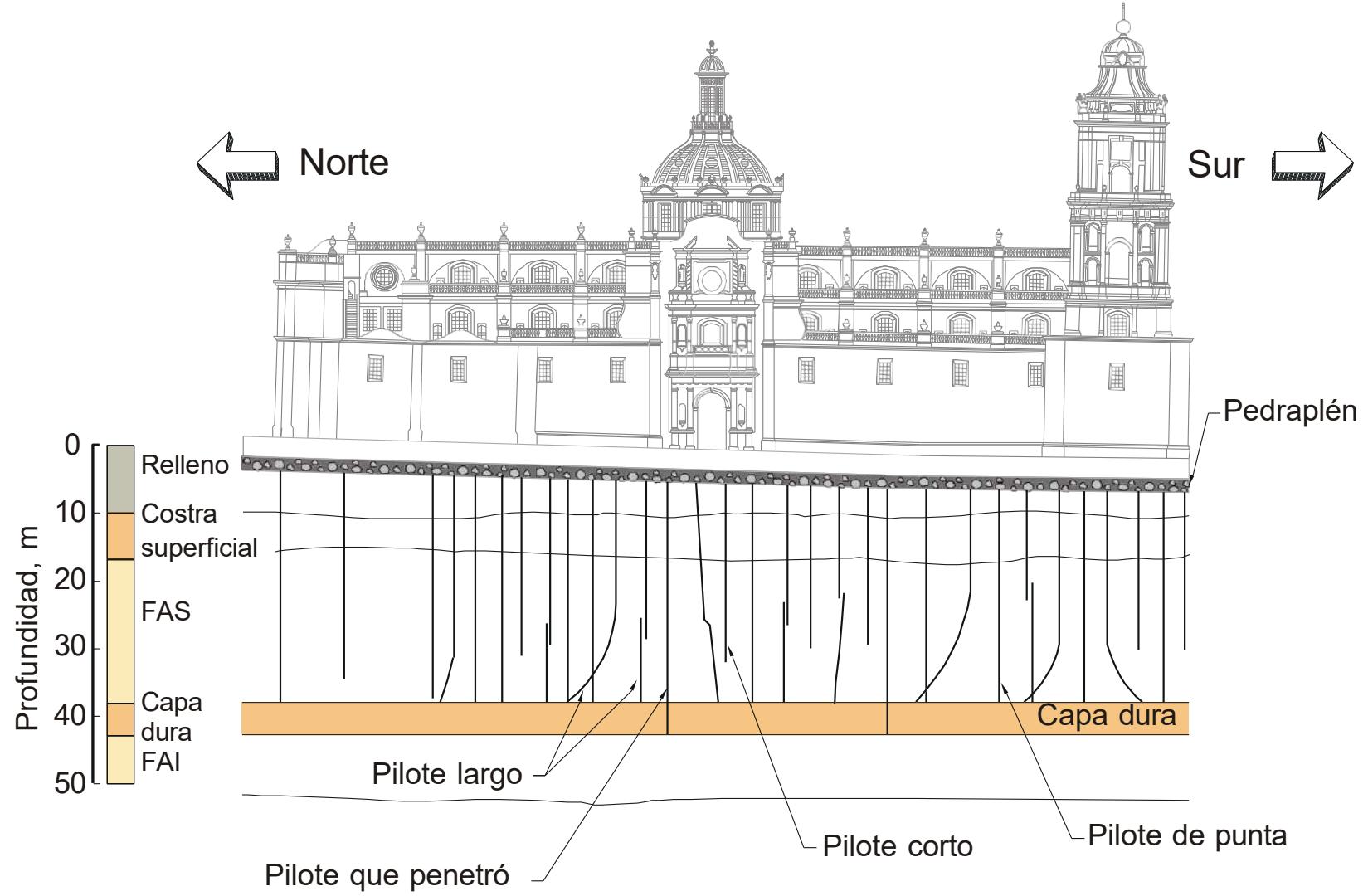
a)**b)****c)****d)**





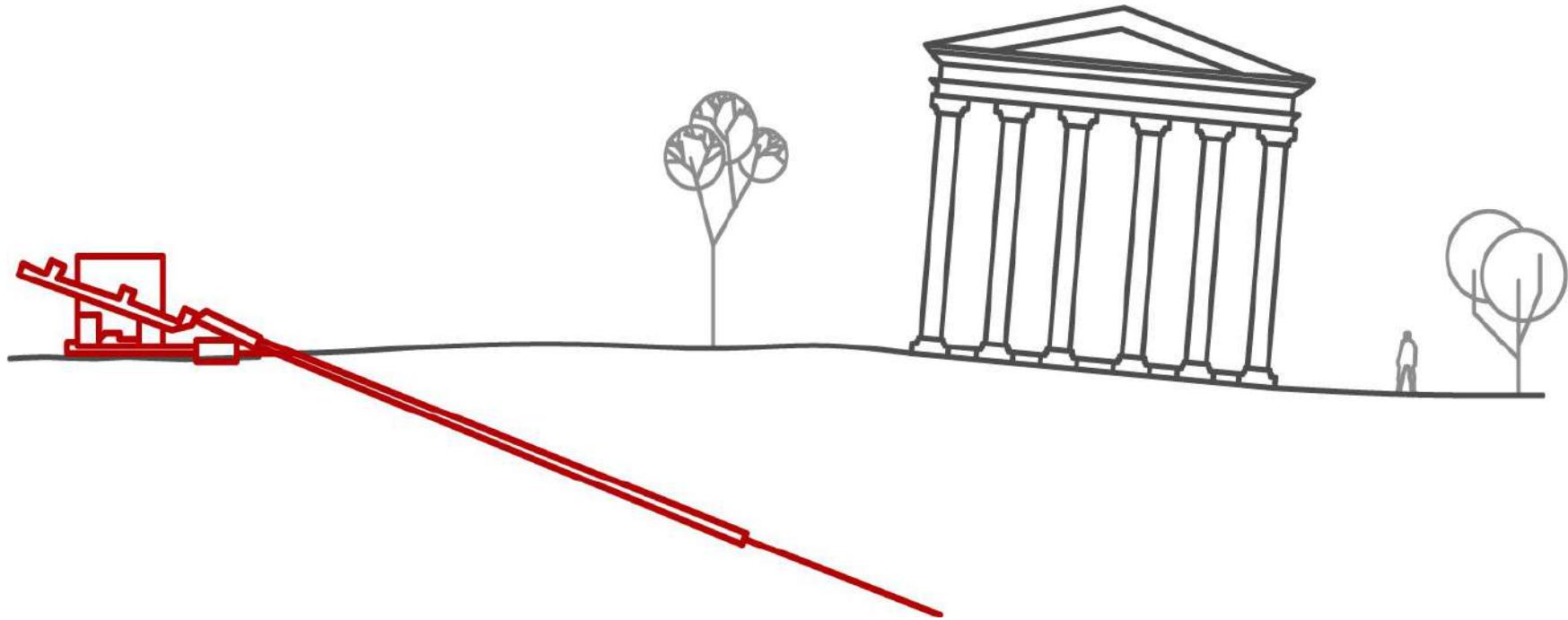
PROYECTO PARA INSTALAR PILOTES DE CONTROL EN LA CATEDRAL METROPOLITANA, DE LA CIUDAD DE MÉXICO (1976)





Interpretación esquemática del estado
de los pilotes de control

Corrección de diferenciales de asentamiento con subexcavación





- Permite controlar los asentamientos inducidos.
- Puede adaptarse a situaciones muy variadas
- Es difícil calcular sus efectos de antemano.
- Se debe aplicar el método observacional como elemento primordial de control
- Sujeta a requerir de trabajos auxiliares o equipo de perforación especial.
- Se trata de una técnica no obtrusiva

Primer precedente histórico documentado

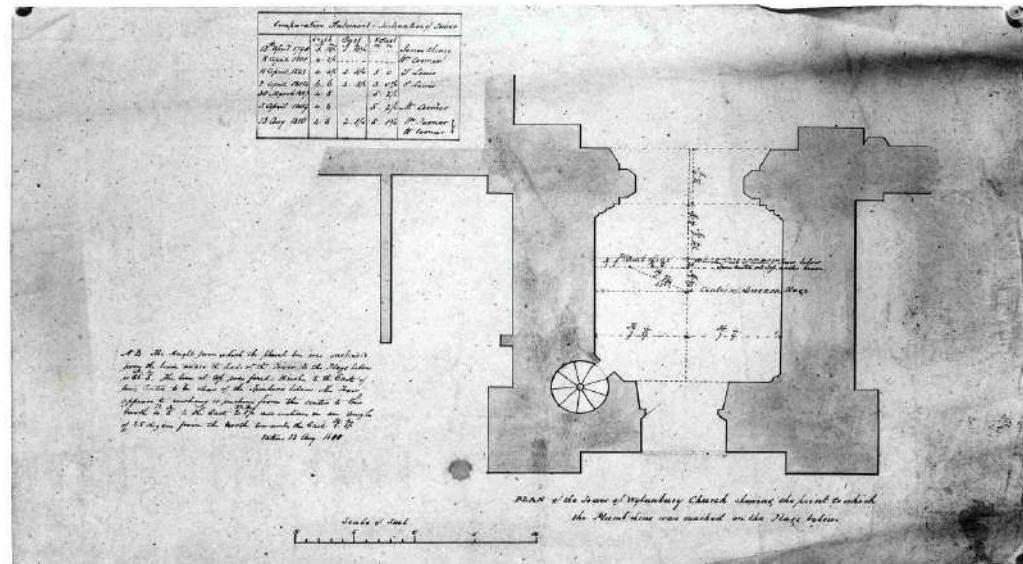
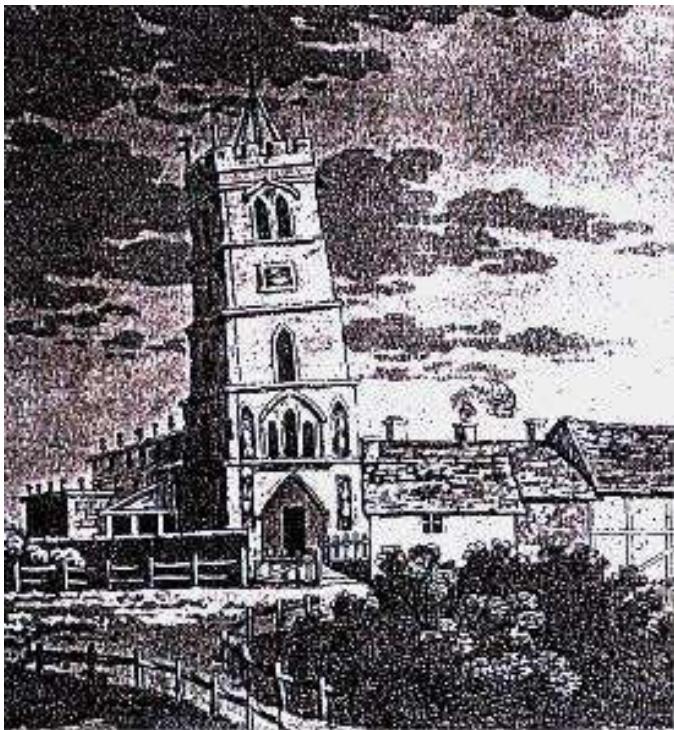


Fig. 3 Trubshaw's plans

Torre inclinada de Wybunbury, Cheshire, (1751); subexcavación debida a Charles Trubshaw en 1832.

Datos y figuras, cortesía de G. Johnston & Prof. J. B. Burland

Otros precedentes históricos :

Estabilización de la torre de la iglesia de NIJLAND (provincia de Freisland, Países Bajos, 1866)

Chimenea de la fundidora de acero de Bochum en Alemania (100, de altura, 1866)

Propuesta del Ing. Italiano Feranando Terracina 1962 para verticalizar la Torre de Pisa

Subexcavación de varios edificios en la Ciudad de México después de los temblores de 1985.

View on Nijland. Drawing in Indian ink by Friedrich Wilhelm Graebe, circa 1750 (Jonston, 2002).



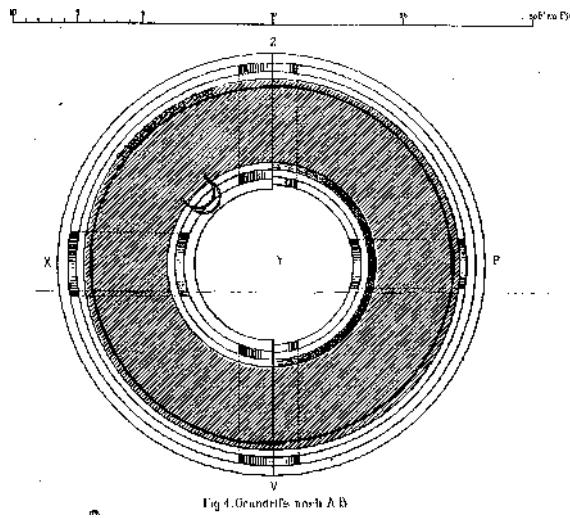


Fig. 4. Grundriss nach A-B

**Chimney (100 m tall!!)
of the Bochum Cast
Steel Works in Germany
(1866) (Johnston, 2002).**

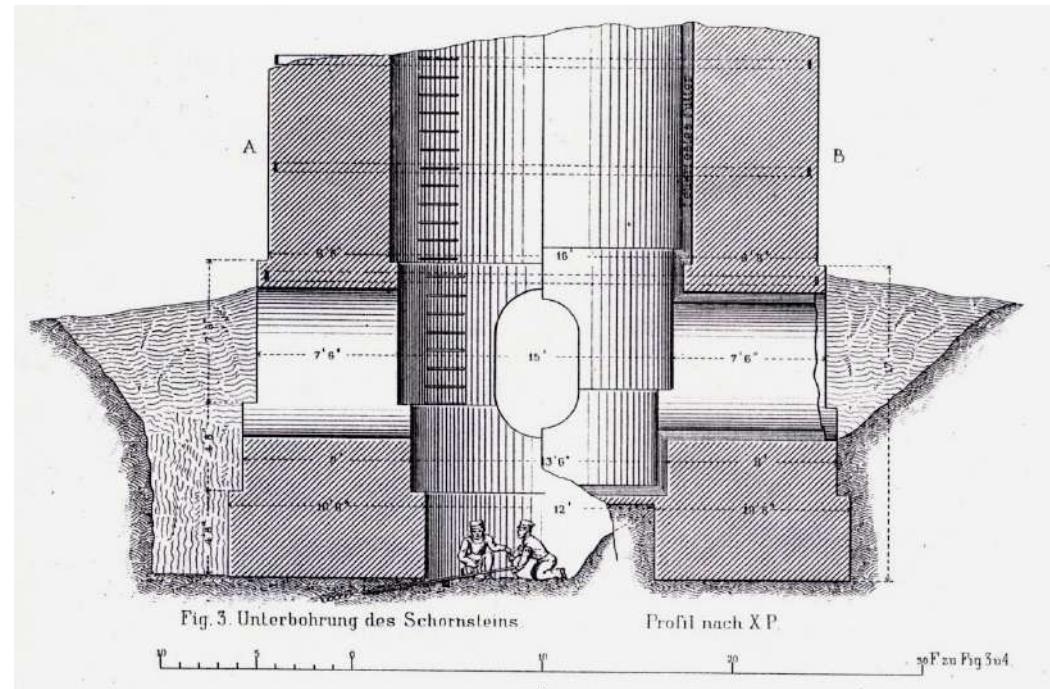


Fig. 3. Unterbohrung des Schornsteins

Profil nach X-P.

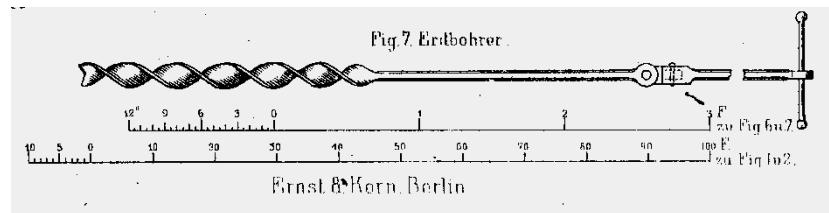


Fig. 7. Erdbohrer

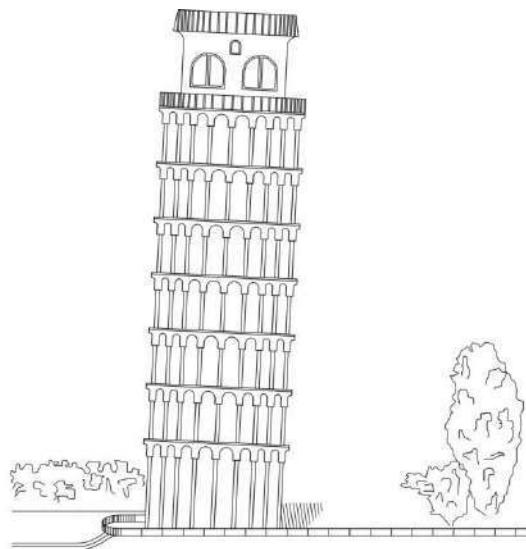
Kunst B. Korn, Berlin

1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 29 30 31 32 33 34 35 36 37 38 39 40 41 42 43 44 45 46 47 48 49 50 51 52 53 54 55 56 57 58 59 60 61 62 63 64 65 66 67 68 69 70 71 72 73 74 75 76 77 78 79 80 81 82 83 84 85 86 87 88 89 90 91 92 93 94 95 96 97 98 99 100

100 F zu Fig 5 u 4

100 F zu Fig 6 u 7

100 F zu Fig 10 2.



The Tower of Pisa

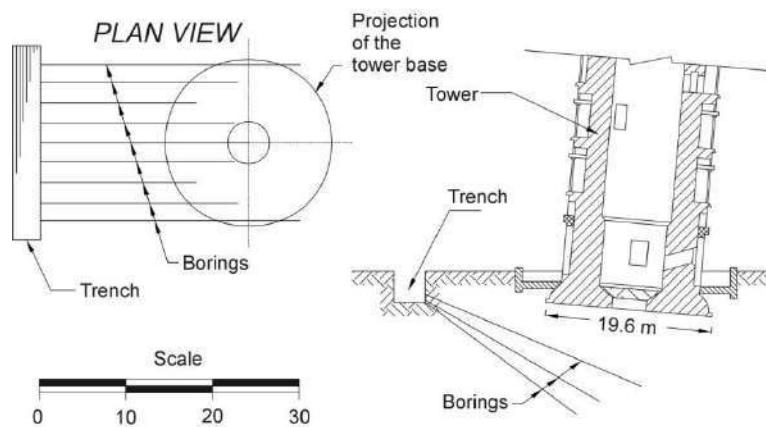
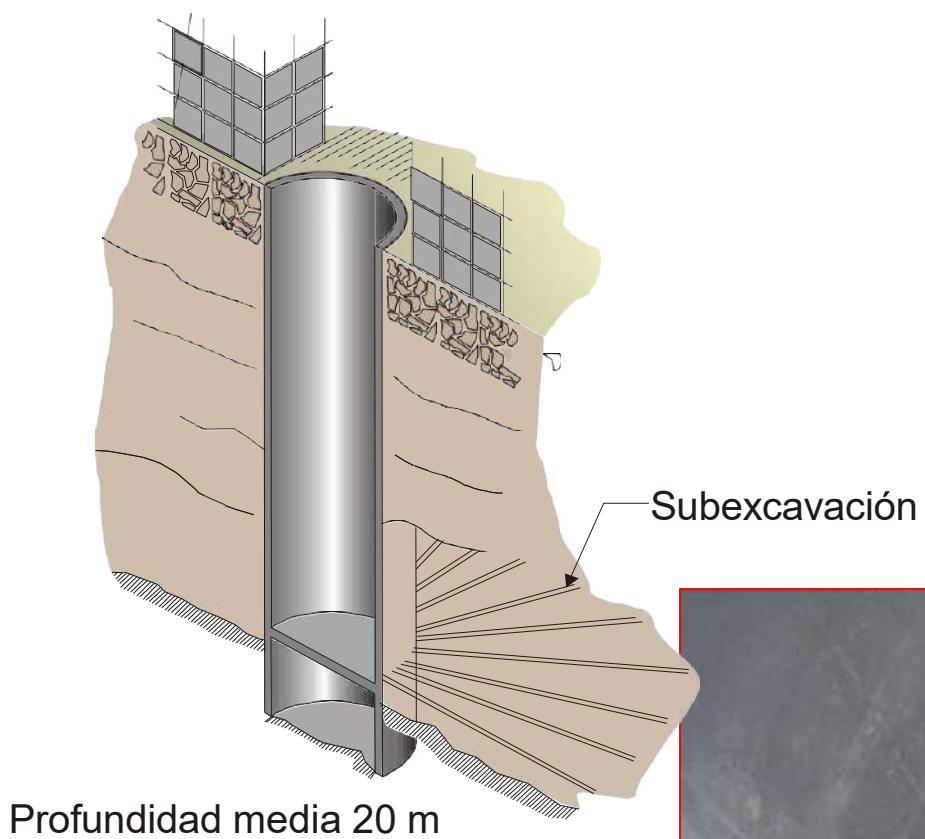


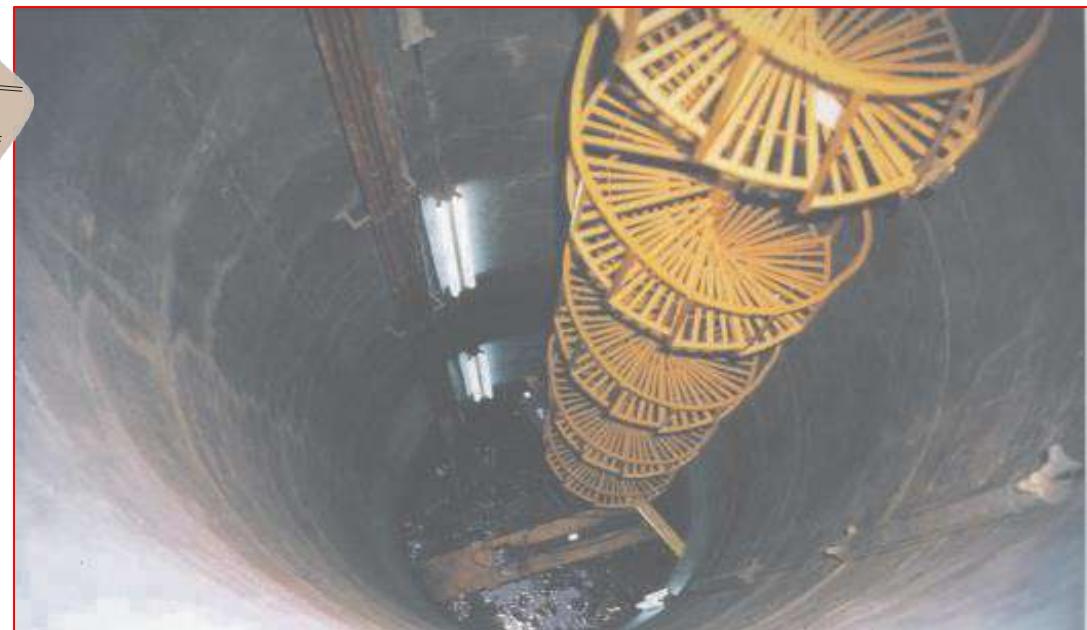
Fig. 2 Proposal for correcting the Tower of Pisa
(Terracina, 1962)

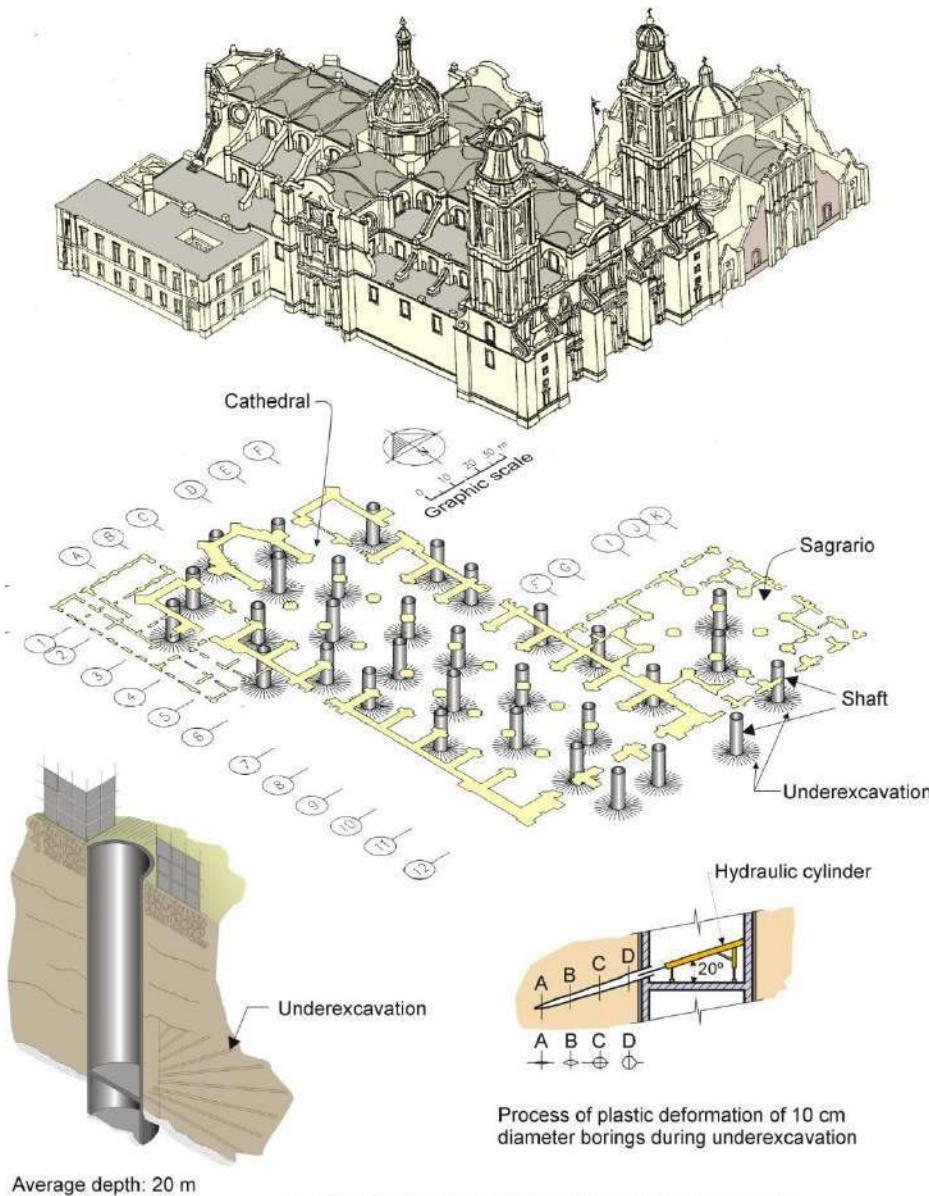
Metropolitan Cathedral
Mexico City



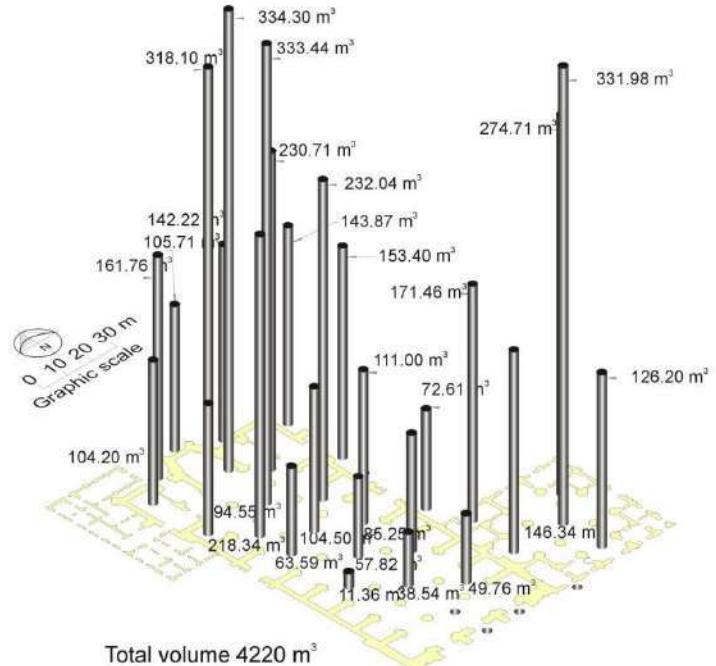


Profundidad media 20 m





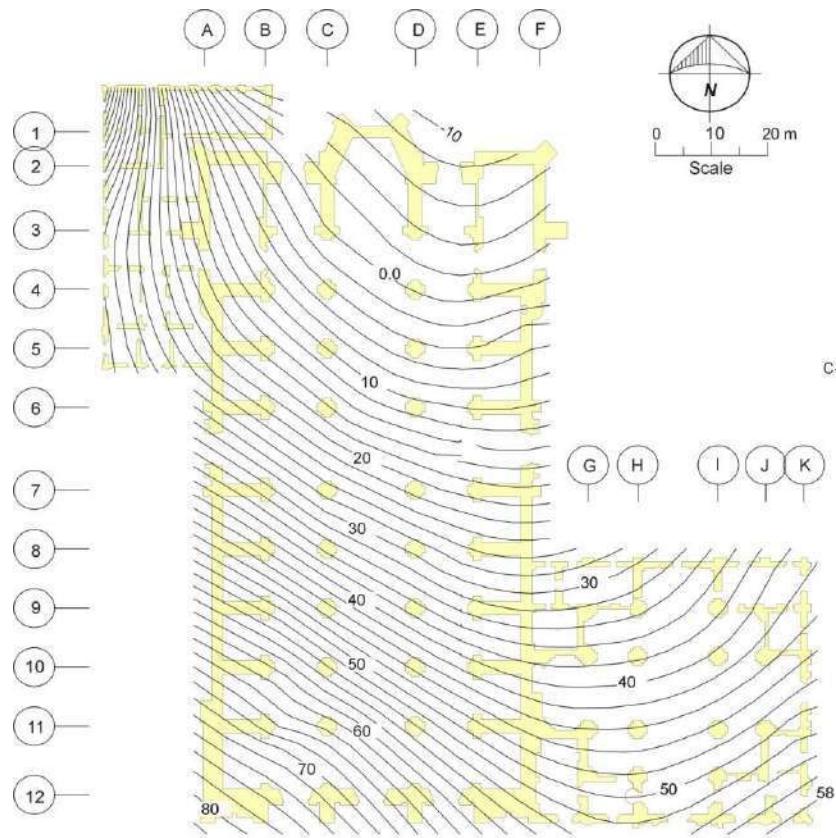
a) Shafts for the underexcavation process



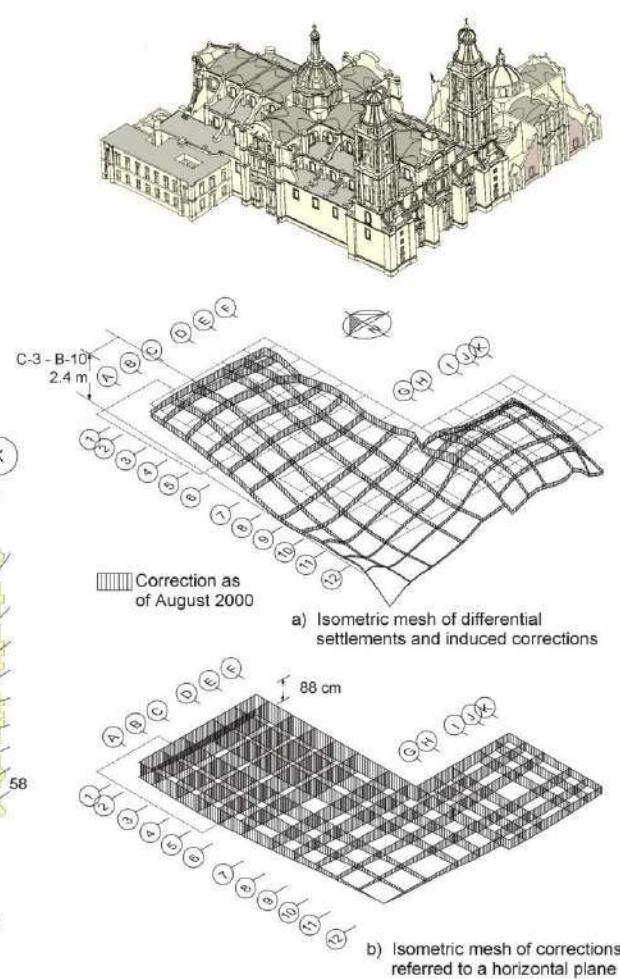
b) Location and volume of soil extracted at each shaft



Fig. 16 Underexcavation at the Cathedral and the Sagrario



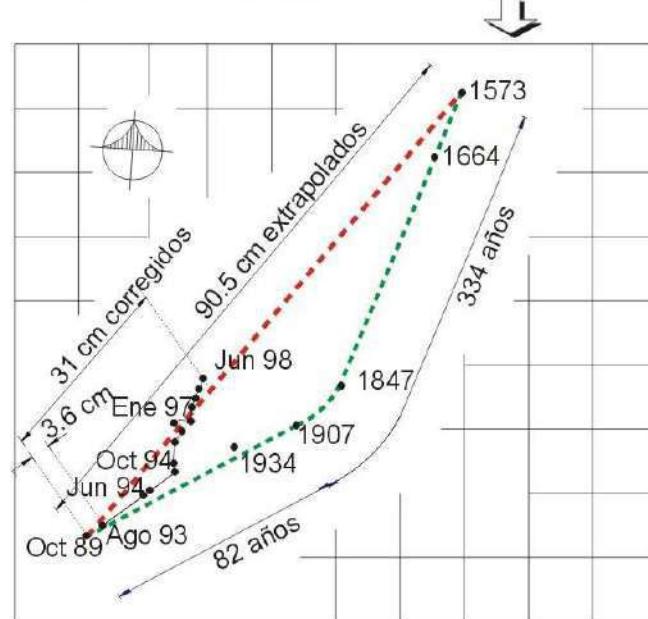
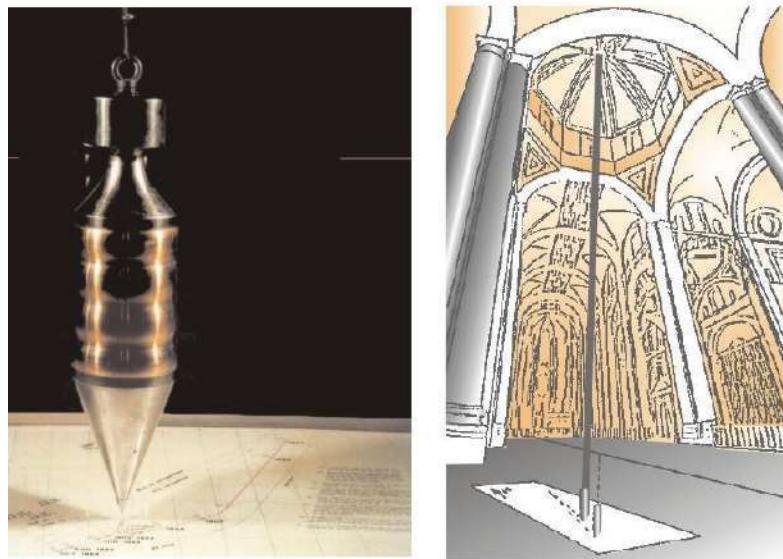
Differential correction between leveling points 1 and 203 performed by TGC (25/oct/91 - 20/sept/99)



Geometry of corrected settlements



Fig. 17 Achieved Corrective Settlements



Reconstrucción de la trayectoria del desplome de la cúpula

The Tower of Pisa

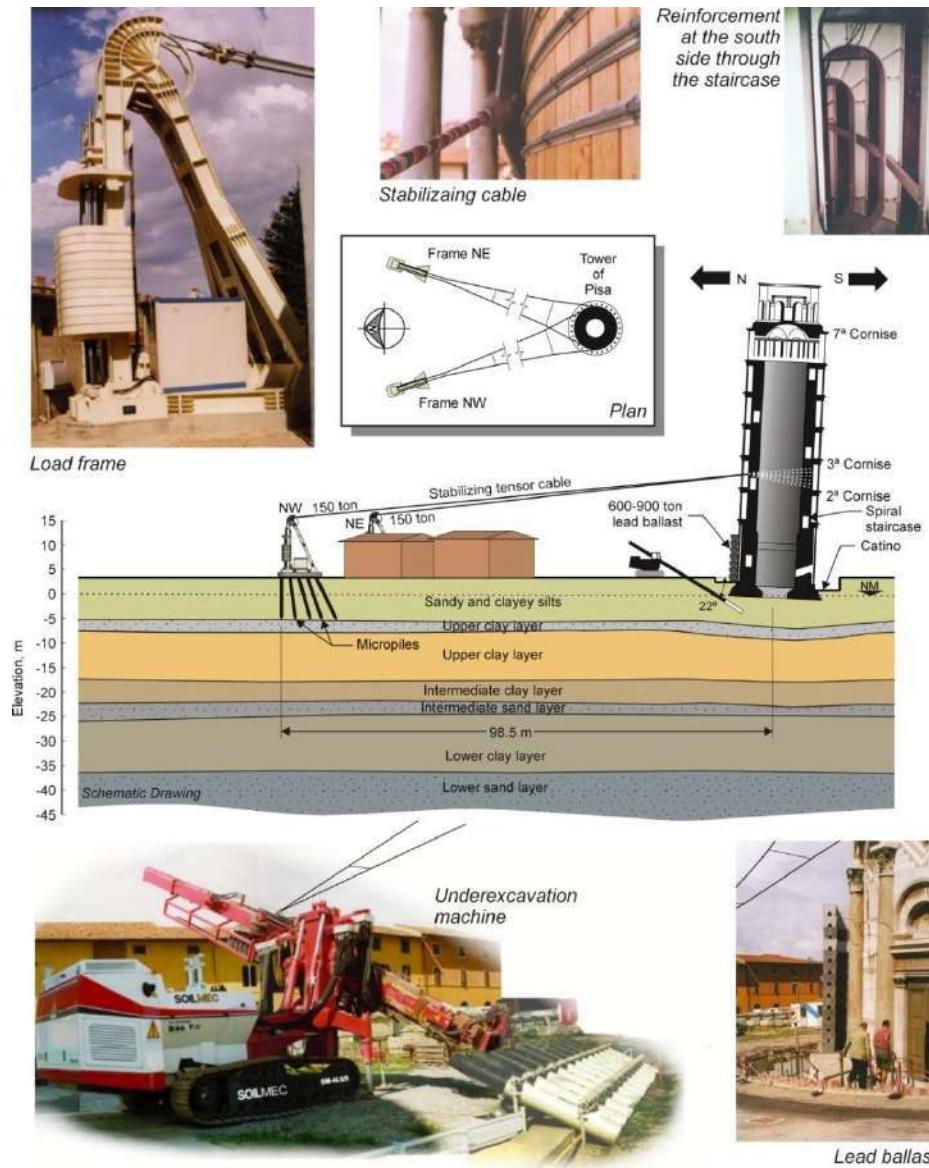


Fig. 15 Geometric correction for the Tower of Pisa

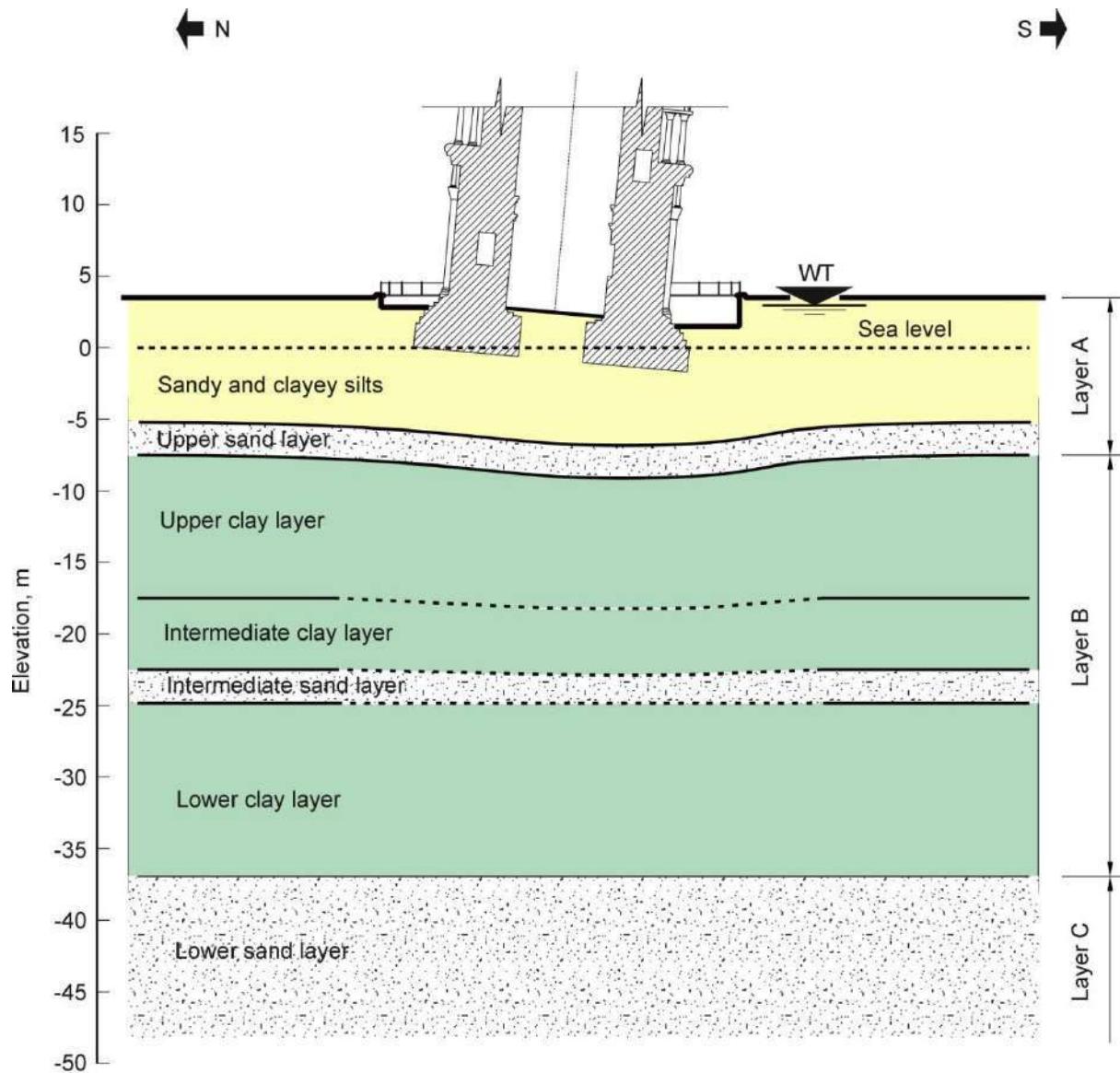
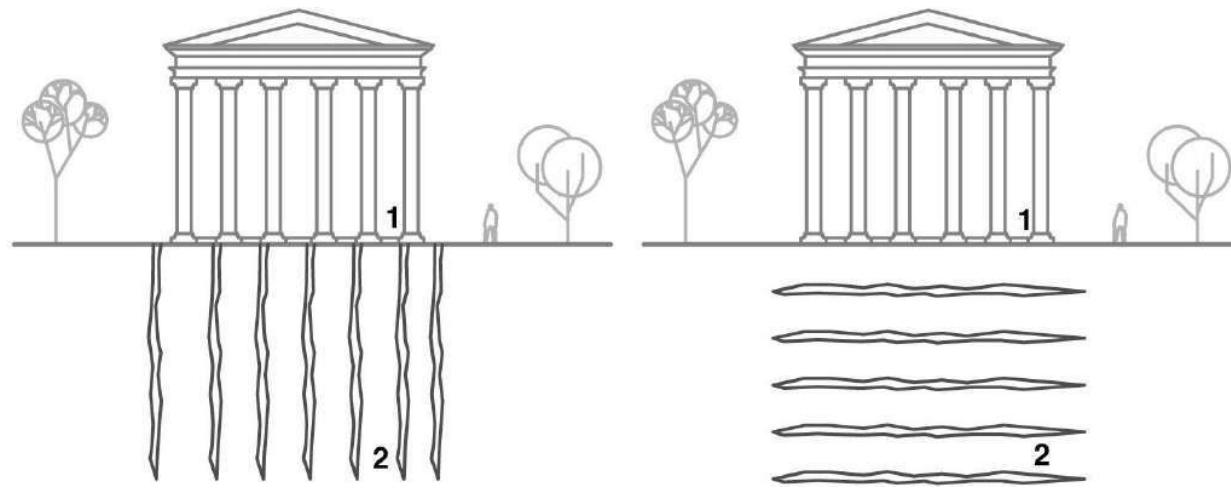


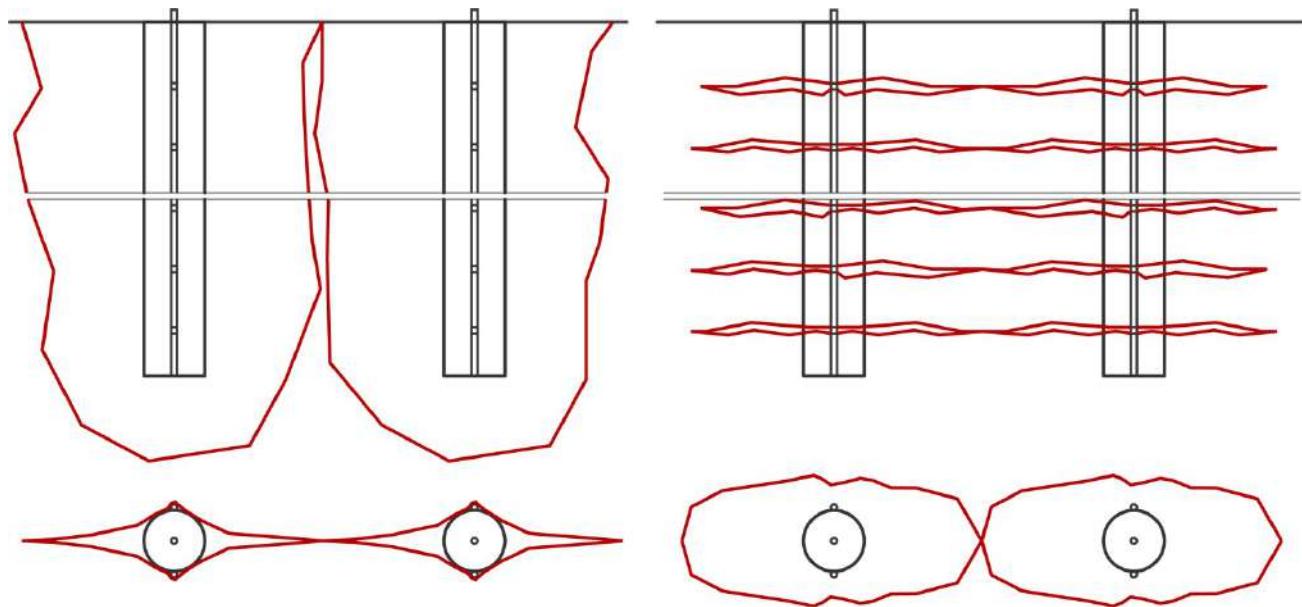
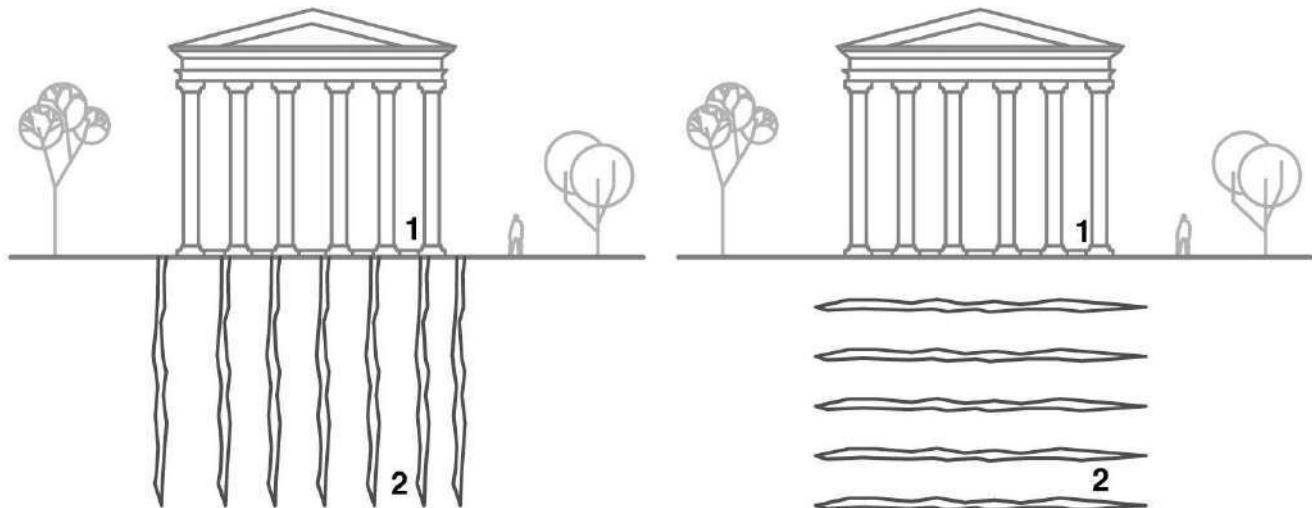
Fig. 3 Soil profile under the Tower

Inyecciones de mortero con fracturamiento hidráulico

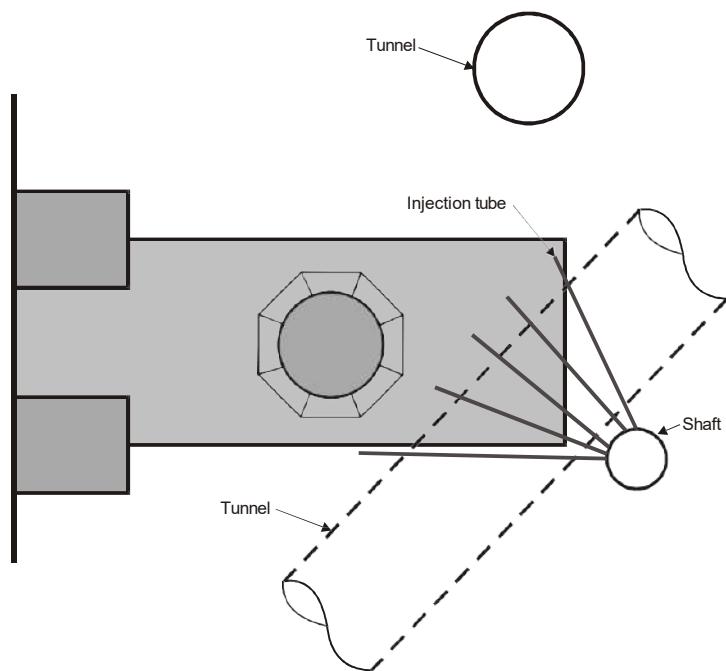
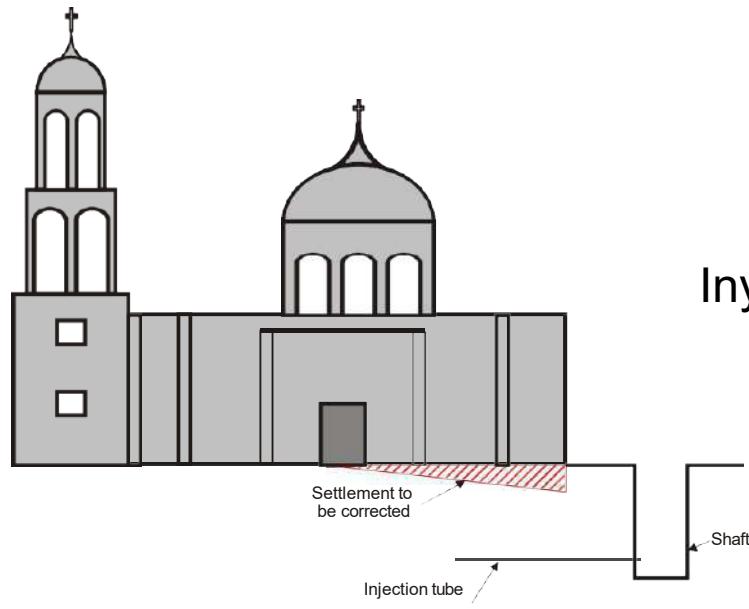


**Inyecciones en suelos
normalmente
consolidados**

**Inyecciones en suelos
pre-consolidados**



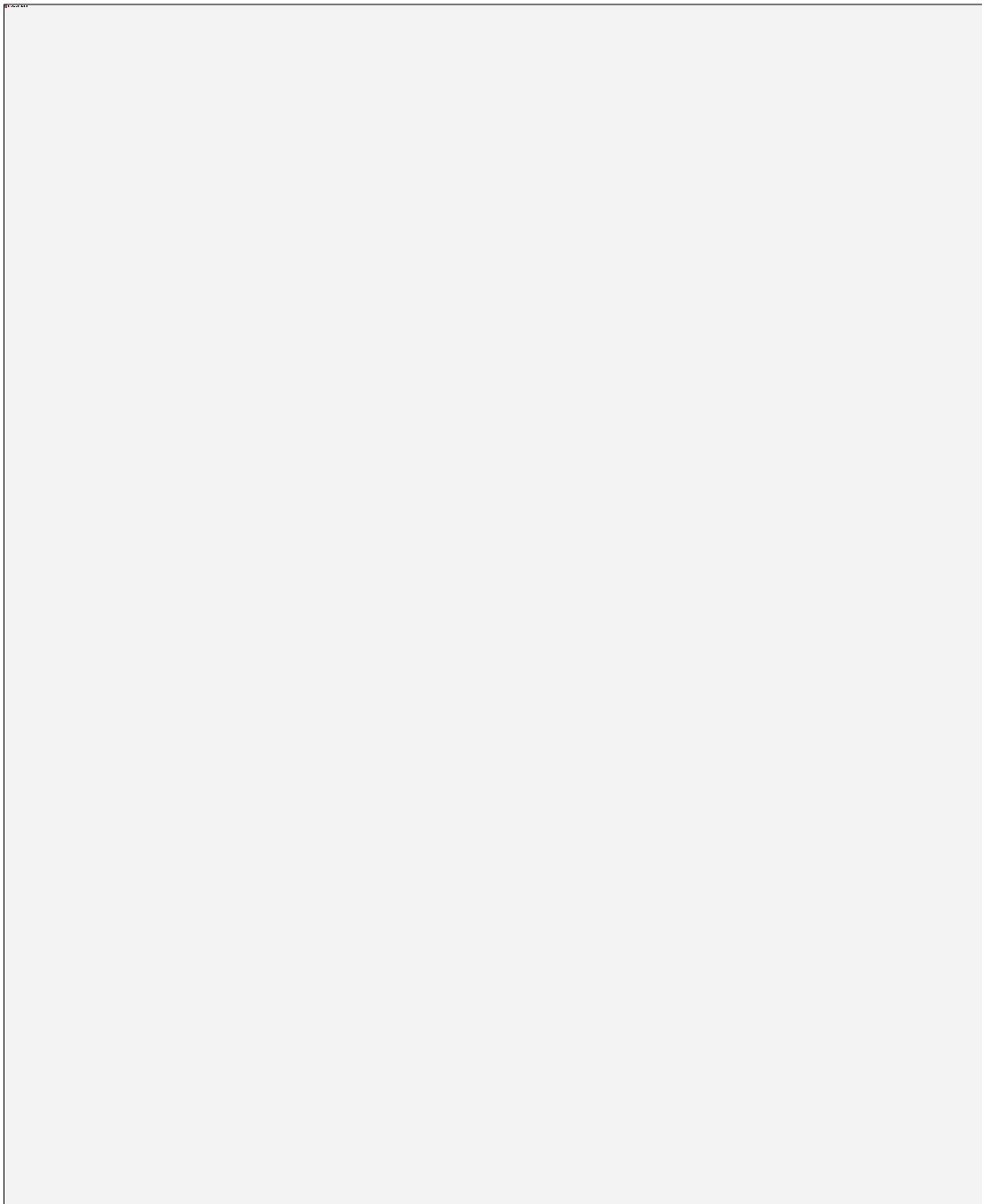
Inyecciones de compensación

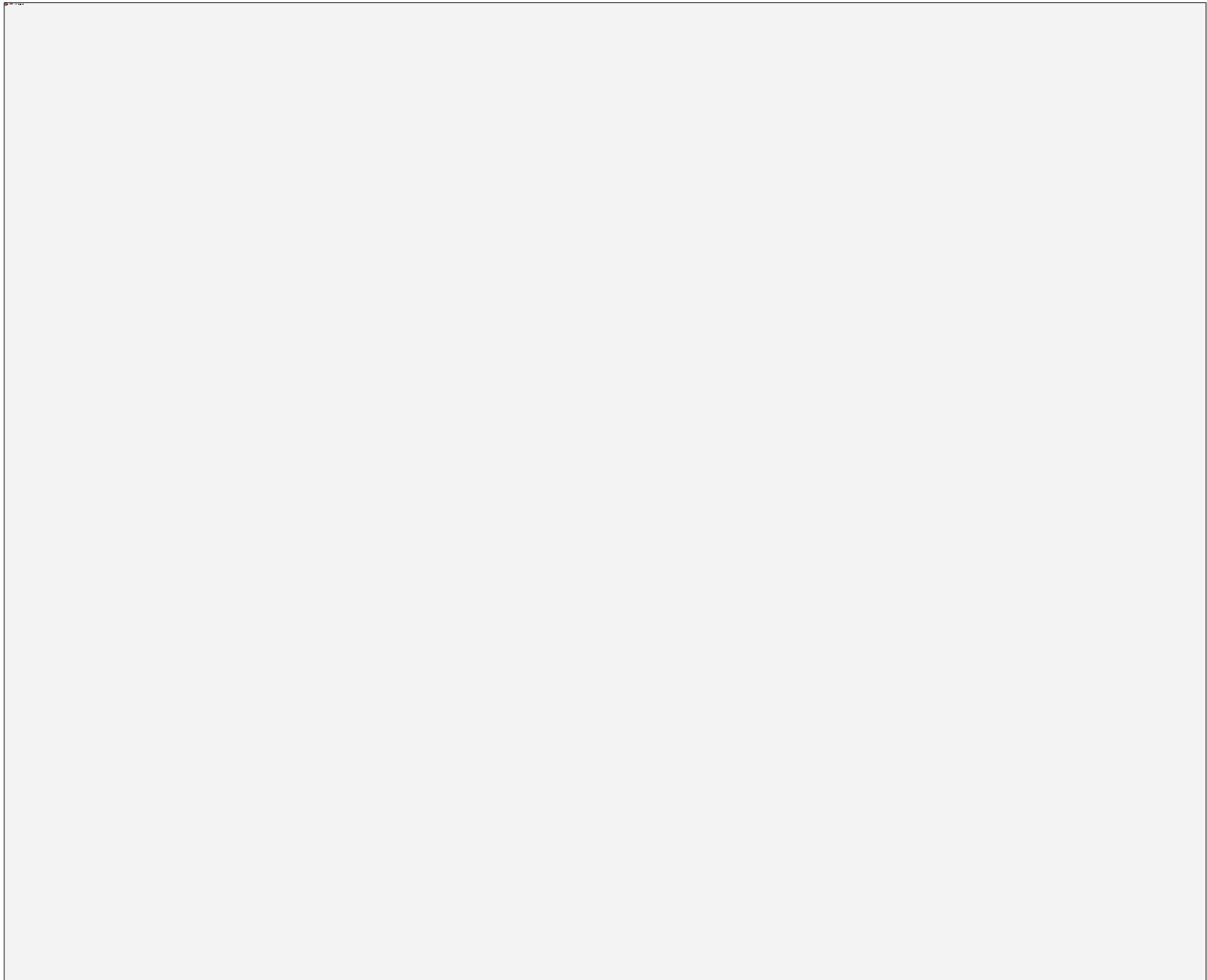


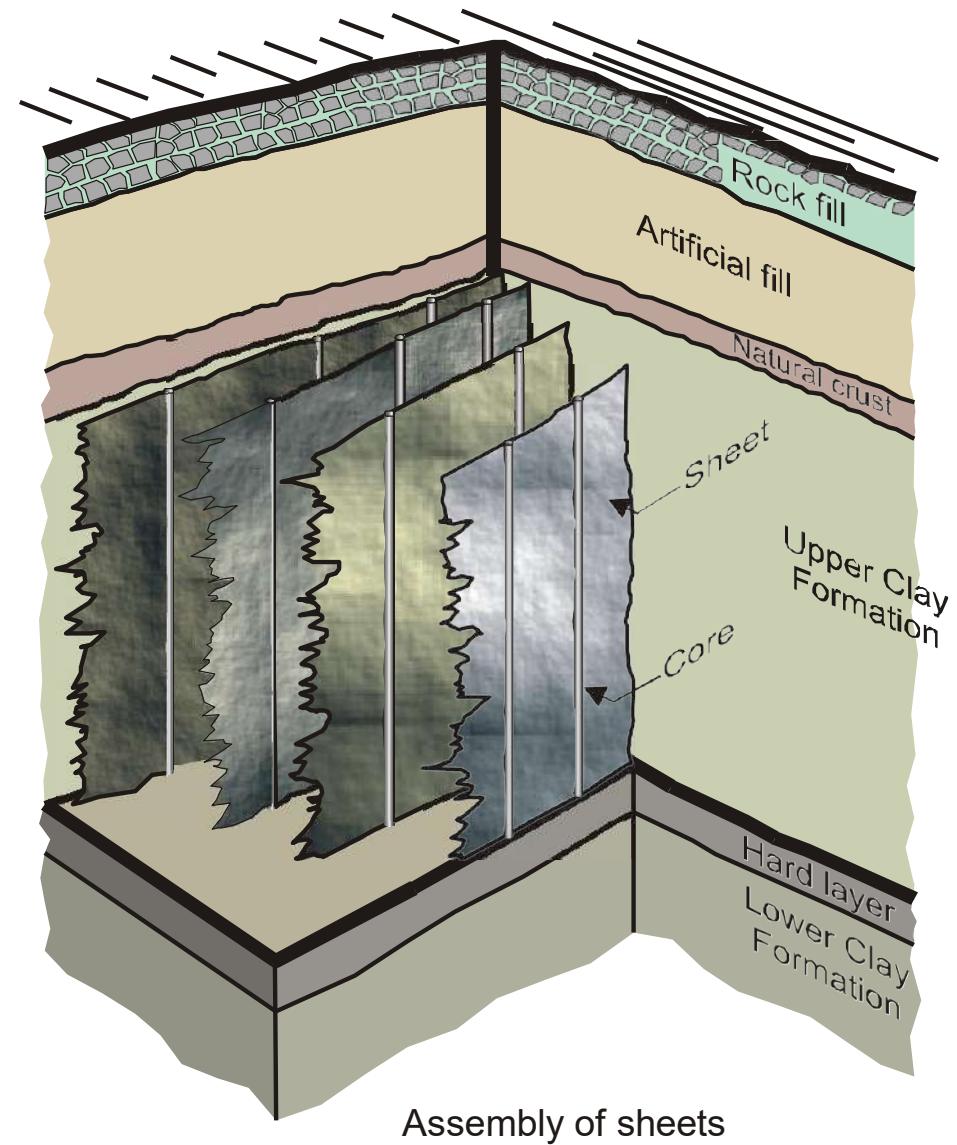
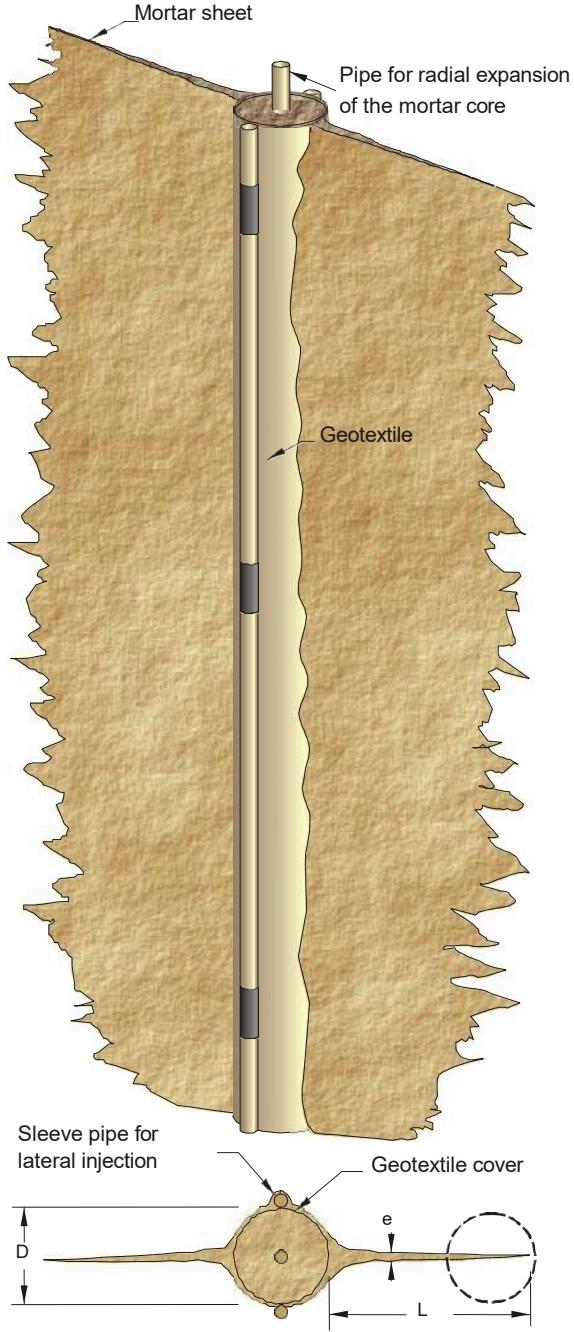
Inyecciones en suelos normalmente consolidados, (1907.1922)

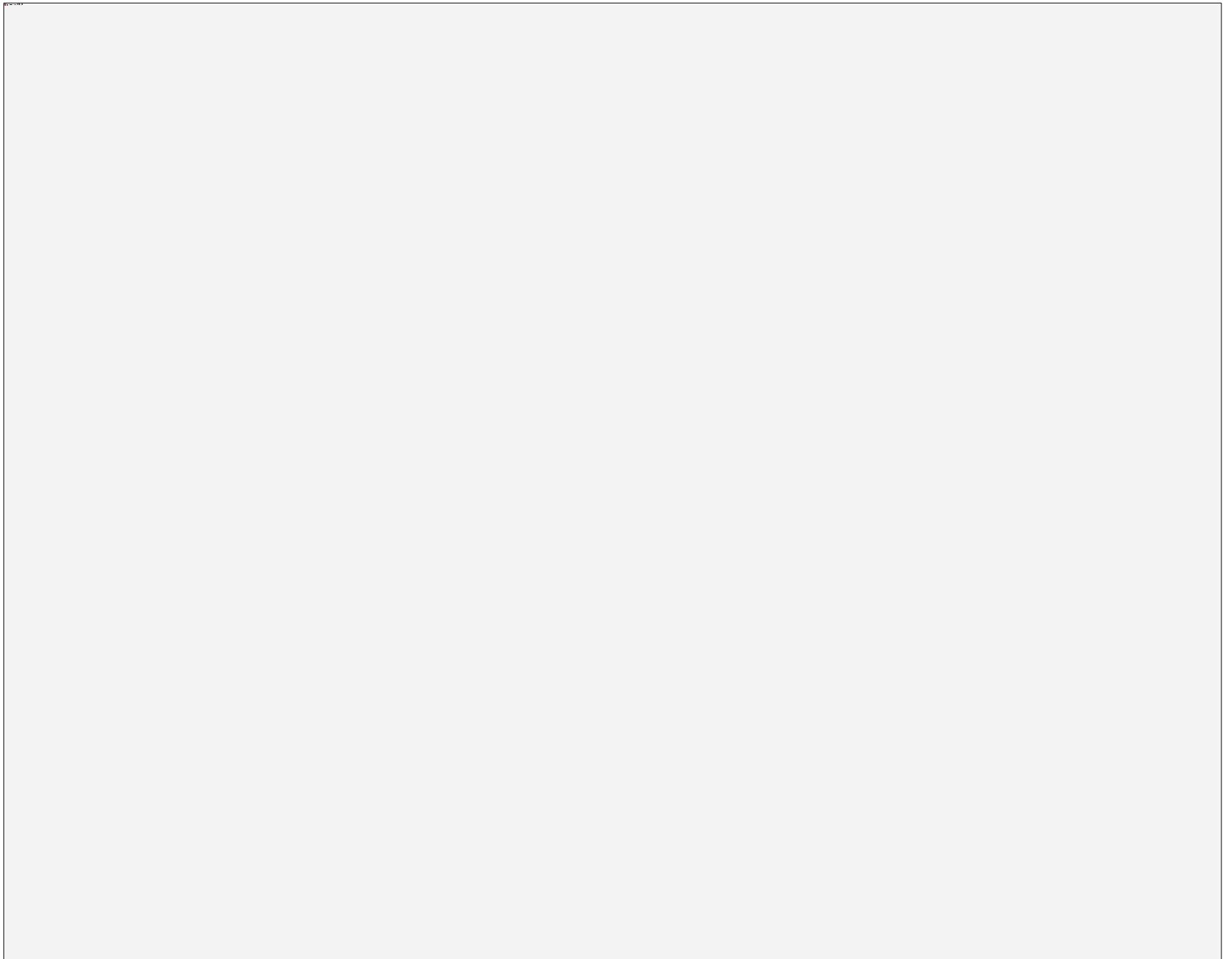
Palacio de Bellas Artes, ciudad de México

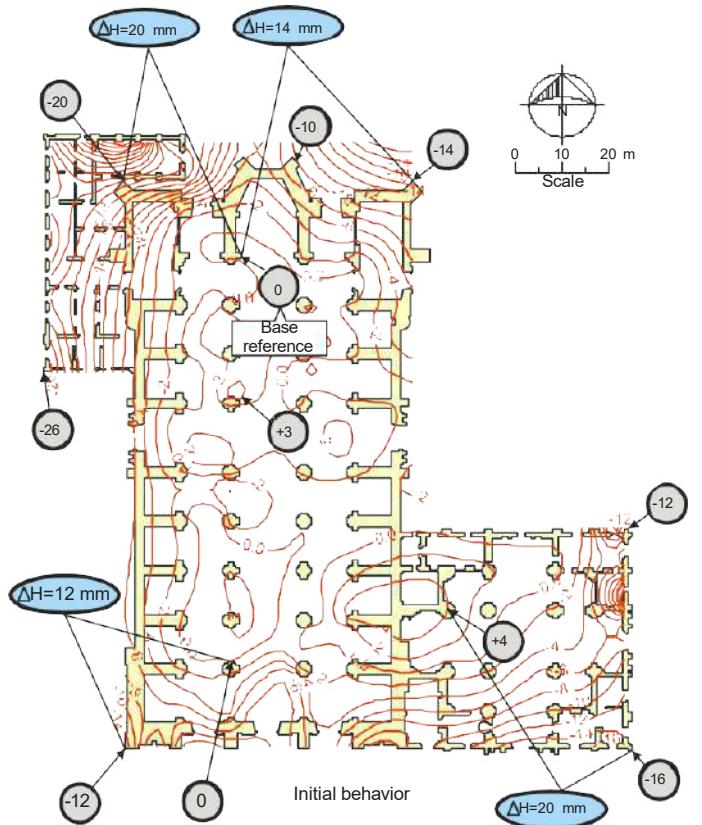




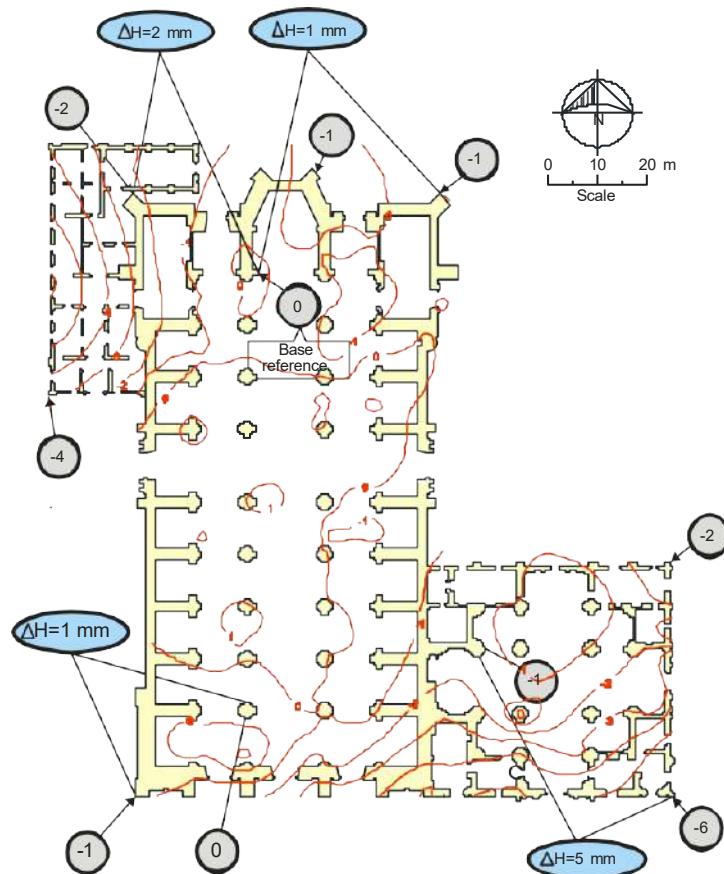




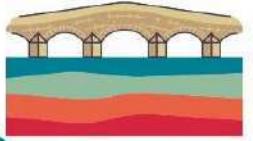




a) Measurements from January 7, 1991
to September 2, 1991

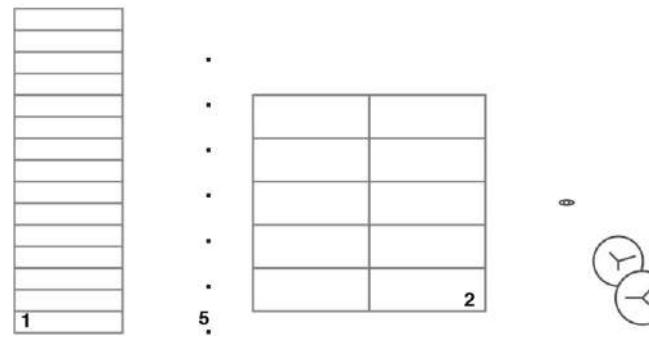
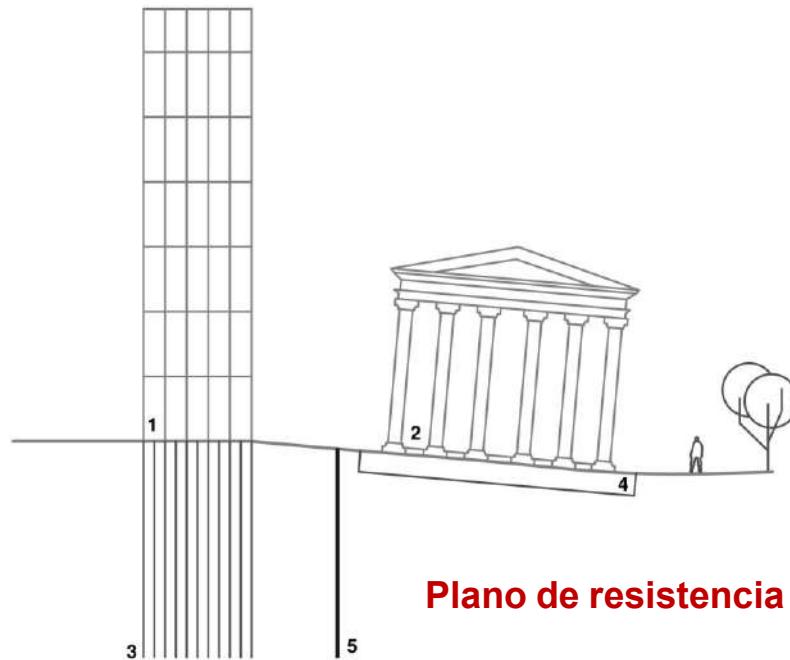


b) Measurements from 29 May 2009 to 24 October 2012



Medidas de protección

Barreras de aislamiento y separación



Edificio moderno apoyado en pilotes de punta en un sitio sujeto a hundimiento regional: emersion aparente





**The former temple of
Corpus Christi
Mexico City**



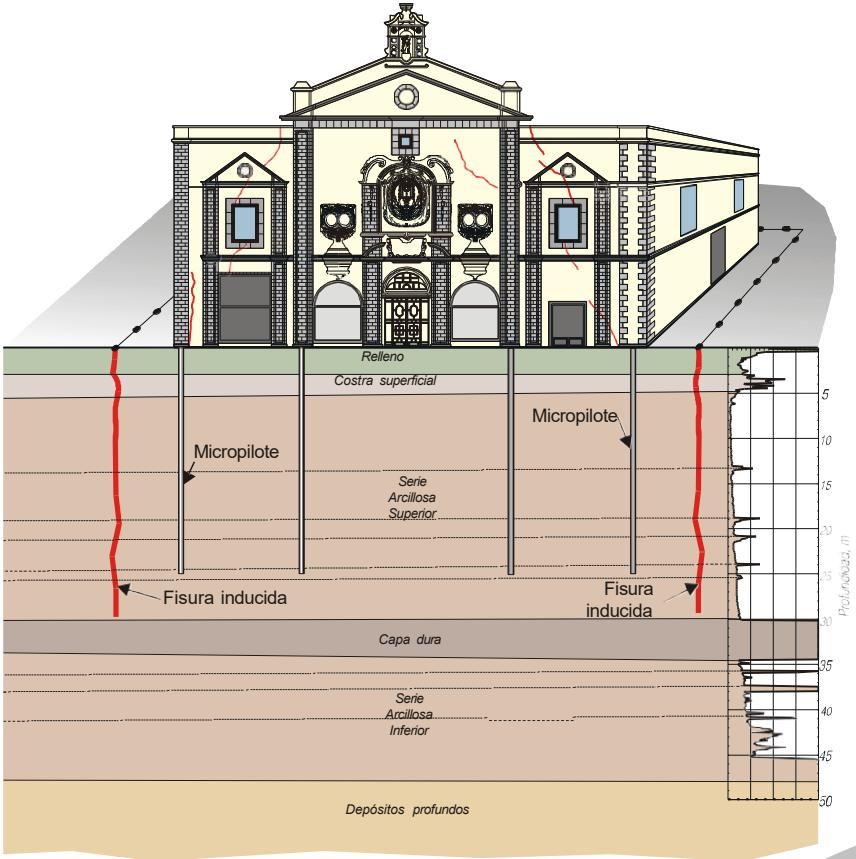
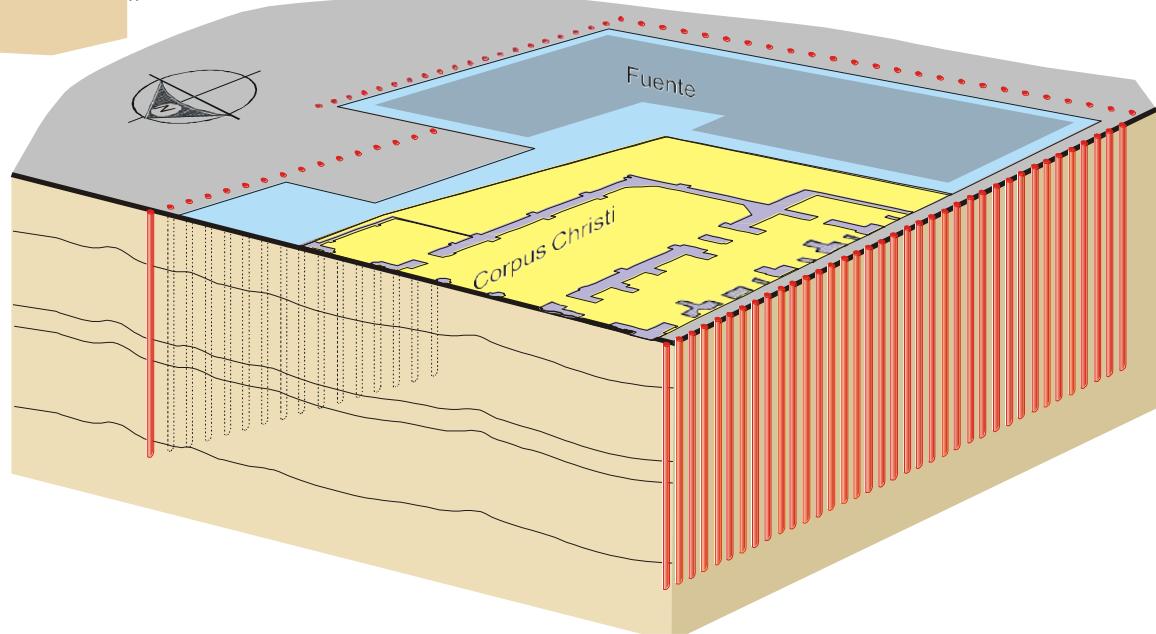
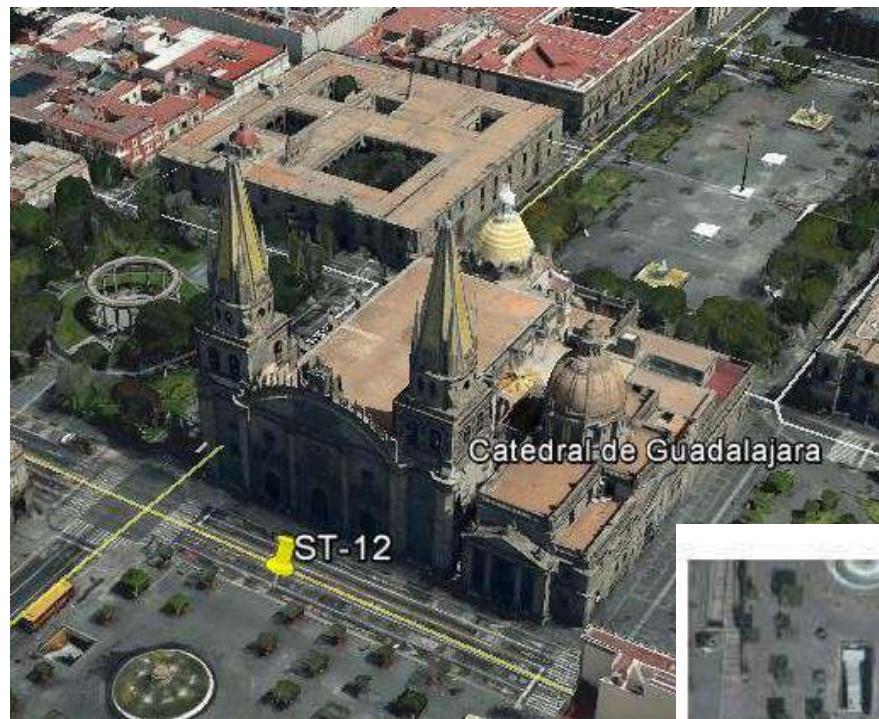


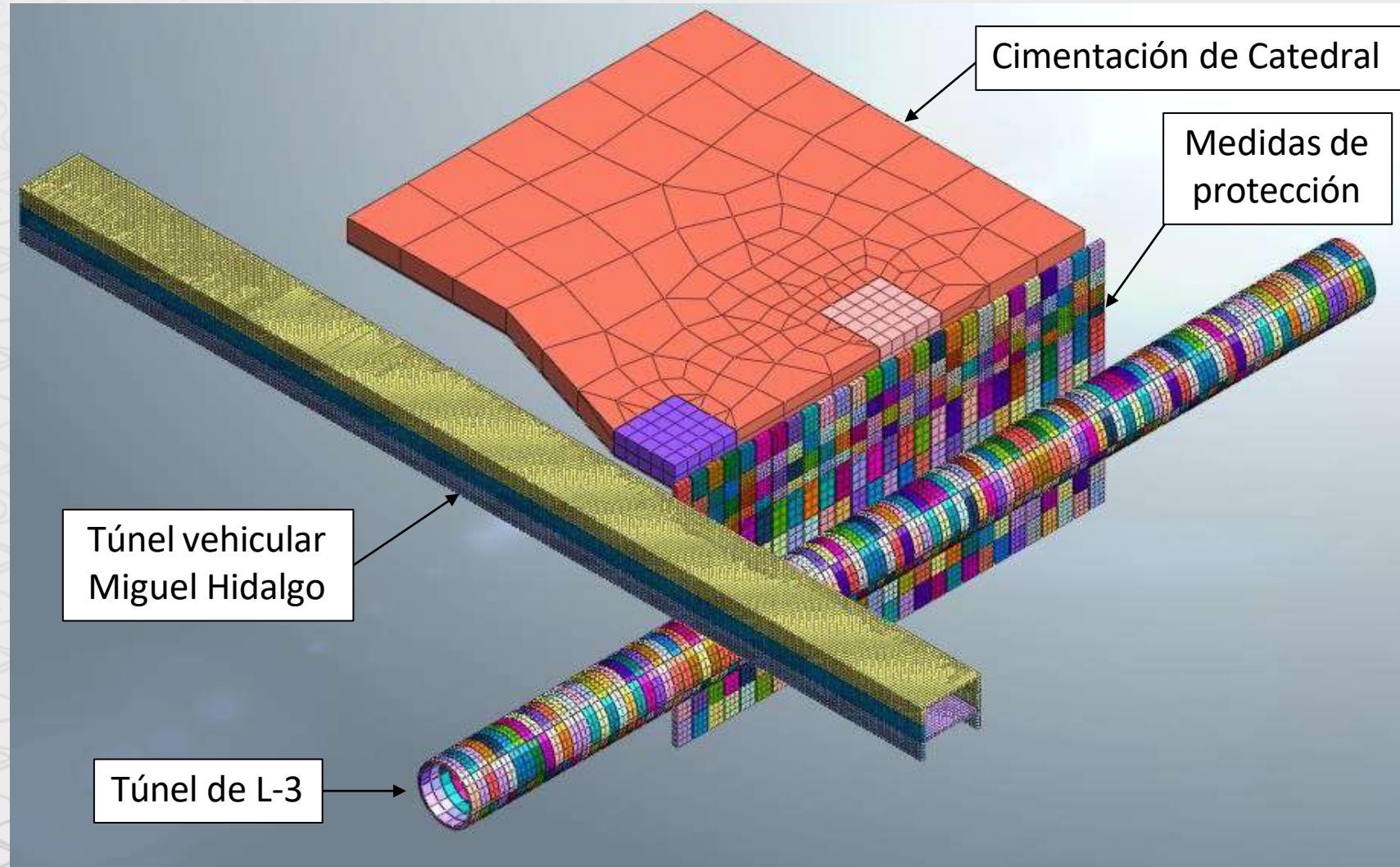
Fig. 19 Recimentación del Templo de Corpus Christi





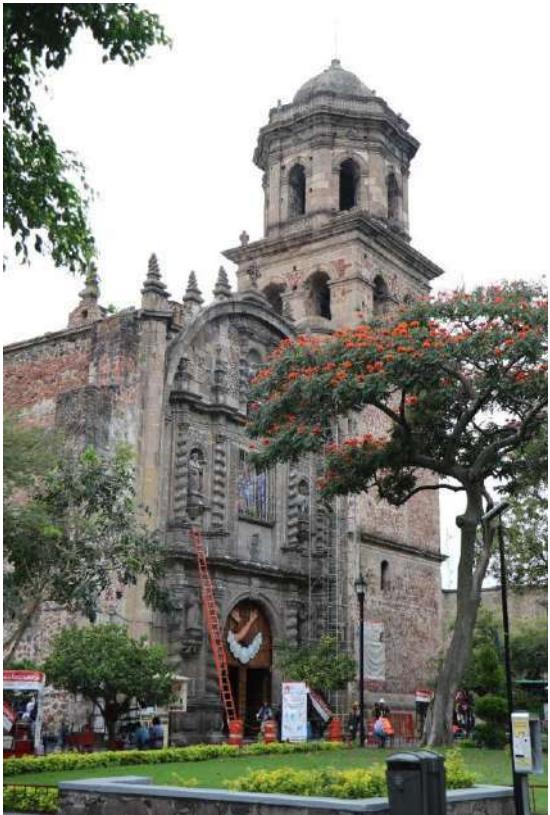


Modelo numérico



Templo de San Francisco de Asís

Fachada principal



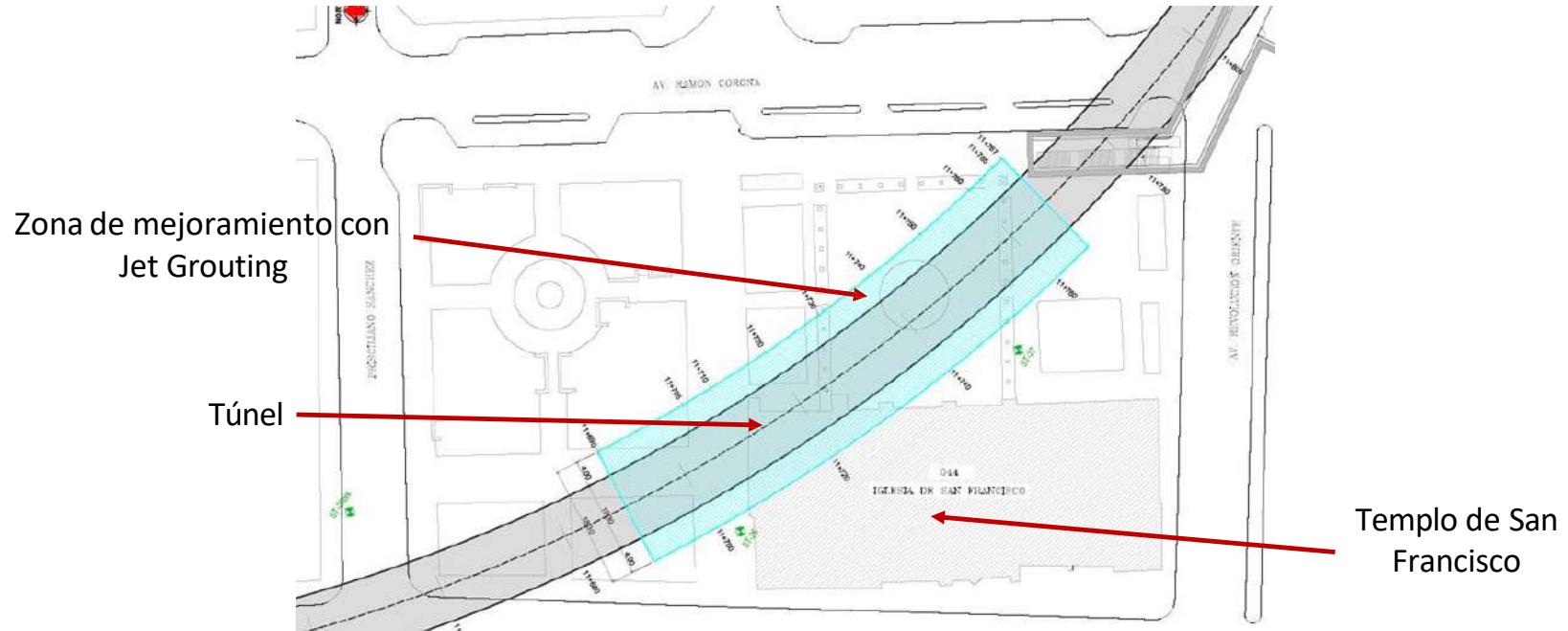
27 de noviembre de 2015

Arcos

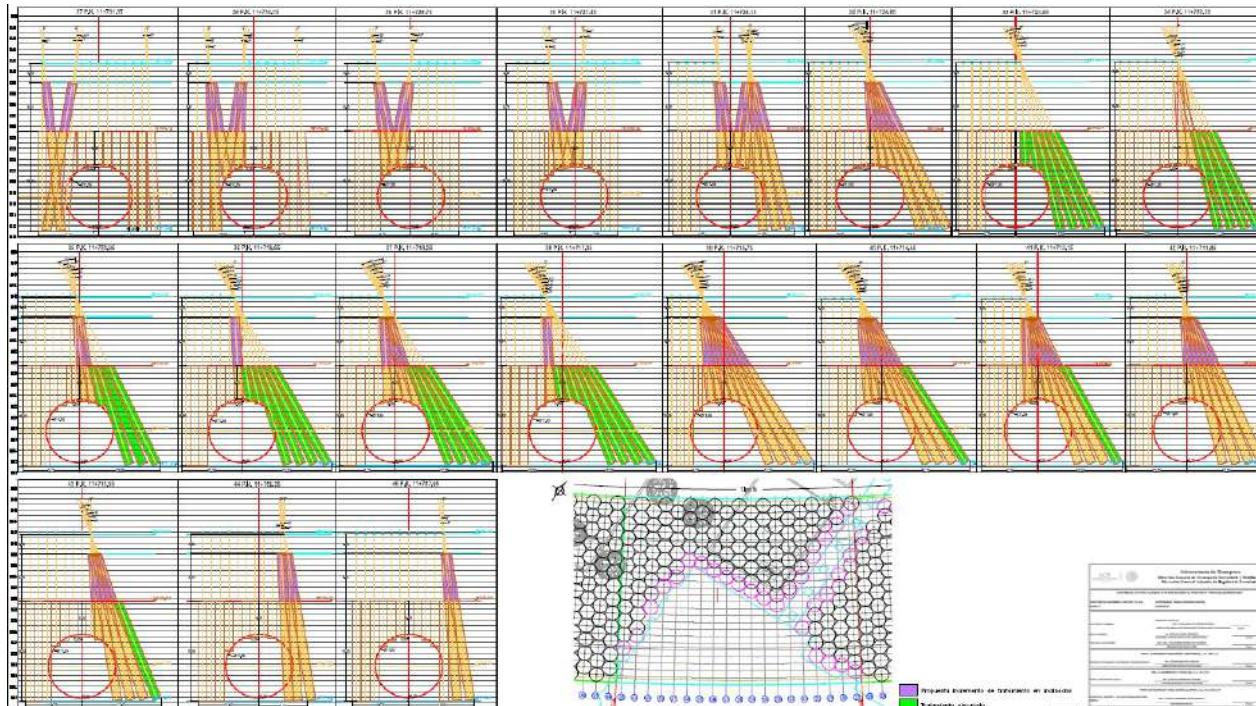


Templo erigido en 1550

Trazo del túnel respecto al Templo de San Francisco



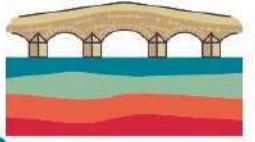
Medidas de protección con Jet Grouting



Fuente Sener

La protección va 2 m por debajo del túnel y 4 m radiales a la excavación, el túnel en esta zona tiene una cobertura a la clave de 19 m

- Dimensiones en planta del templo son de 61 m por 28 m
- Torre norte de 8 m por 8 m en planta.
- La cimentación se encuentra a 4 m de profundidad, parte de esta cimentación alberga una zona de criptas
- El templo está cimentado en una capa de arena limosa (UG1B)



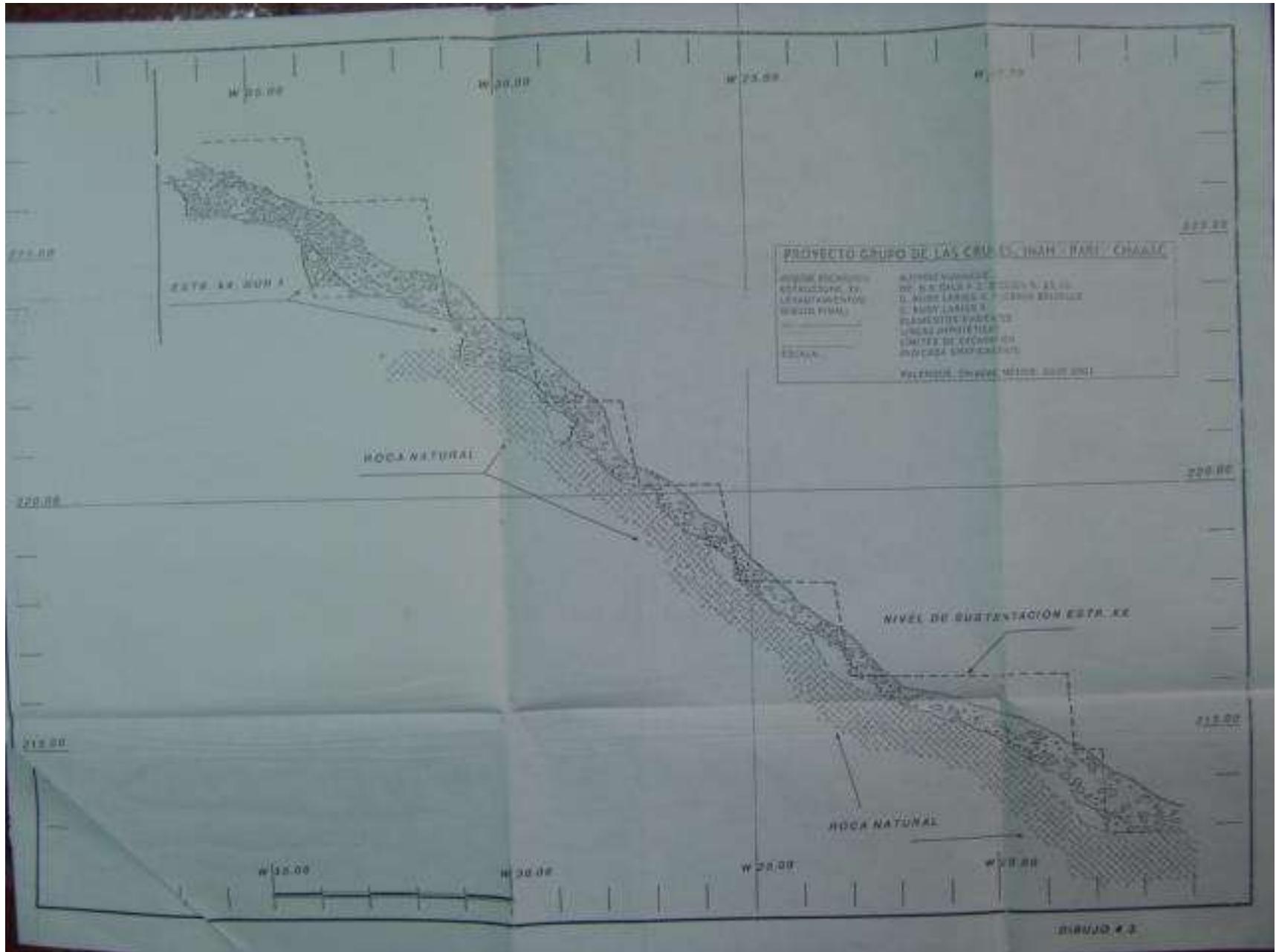
Problemas de inestabilidad de taludes

Palenque, Chiapas









Cacaxtla, Tlaxcala

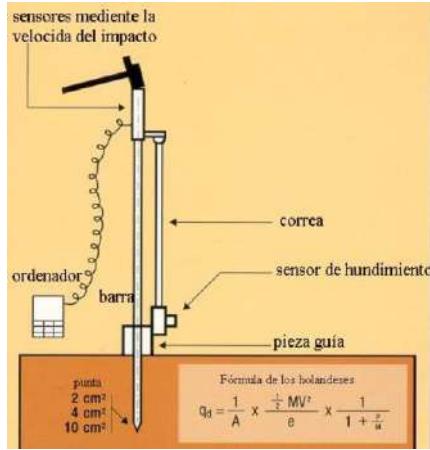


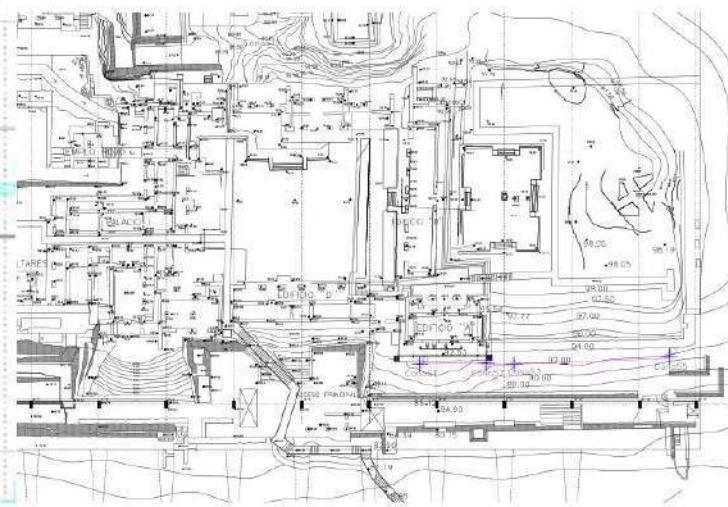
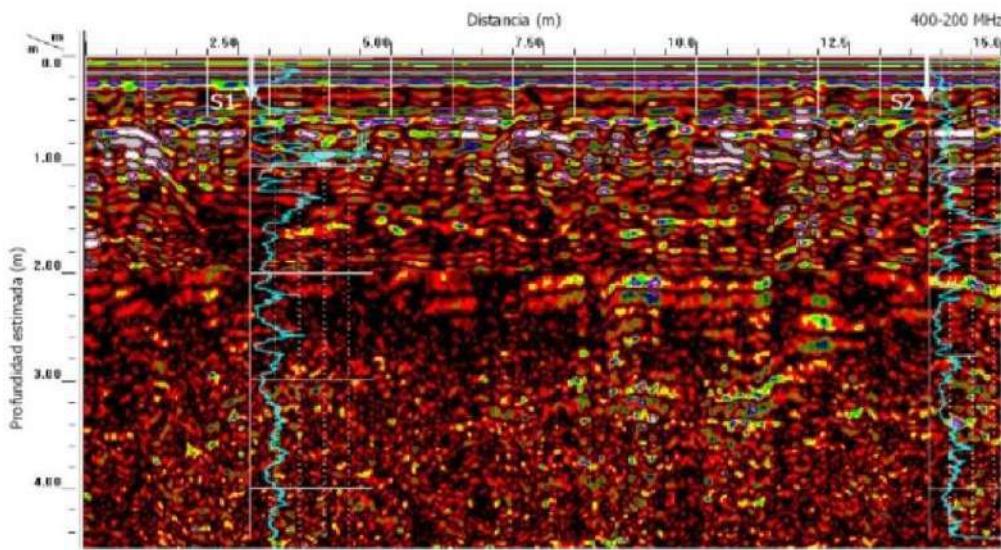




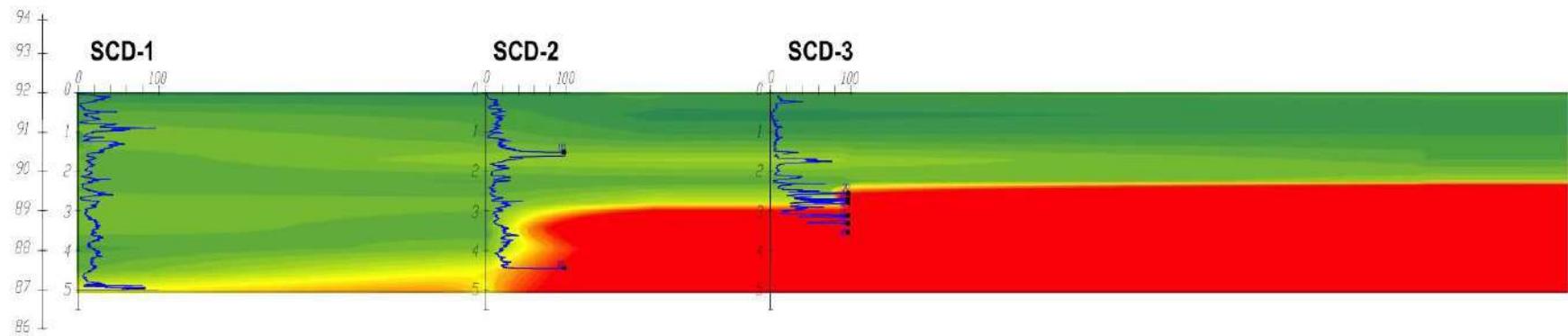


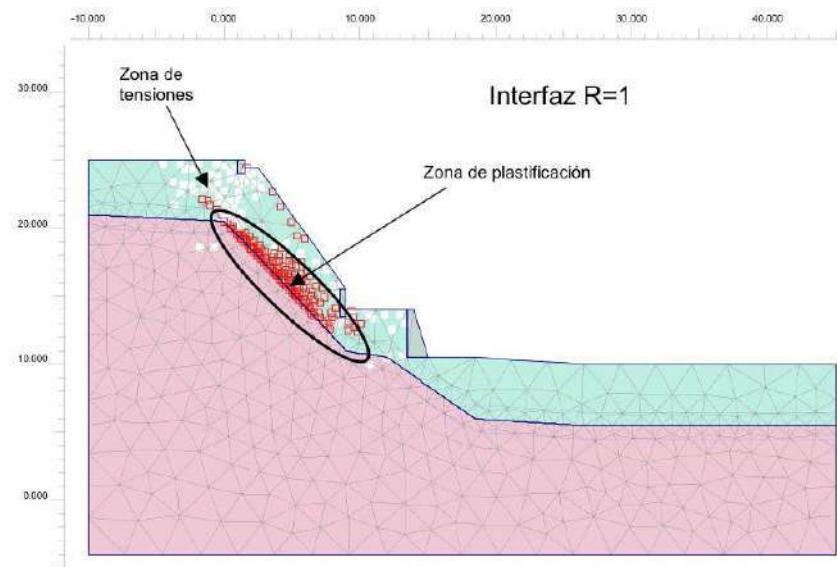
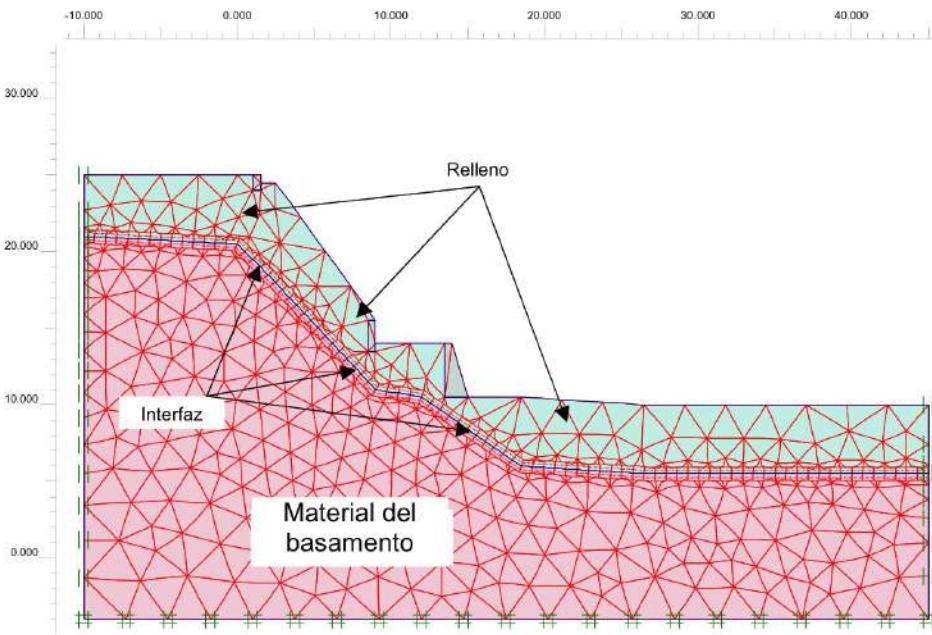
PRUEBAS DE
LABORATORIO

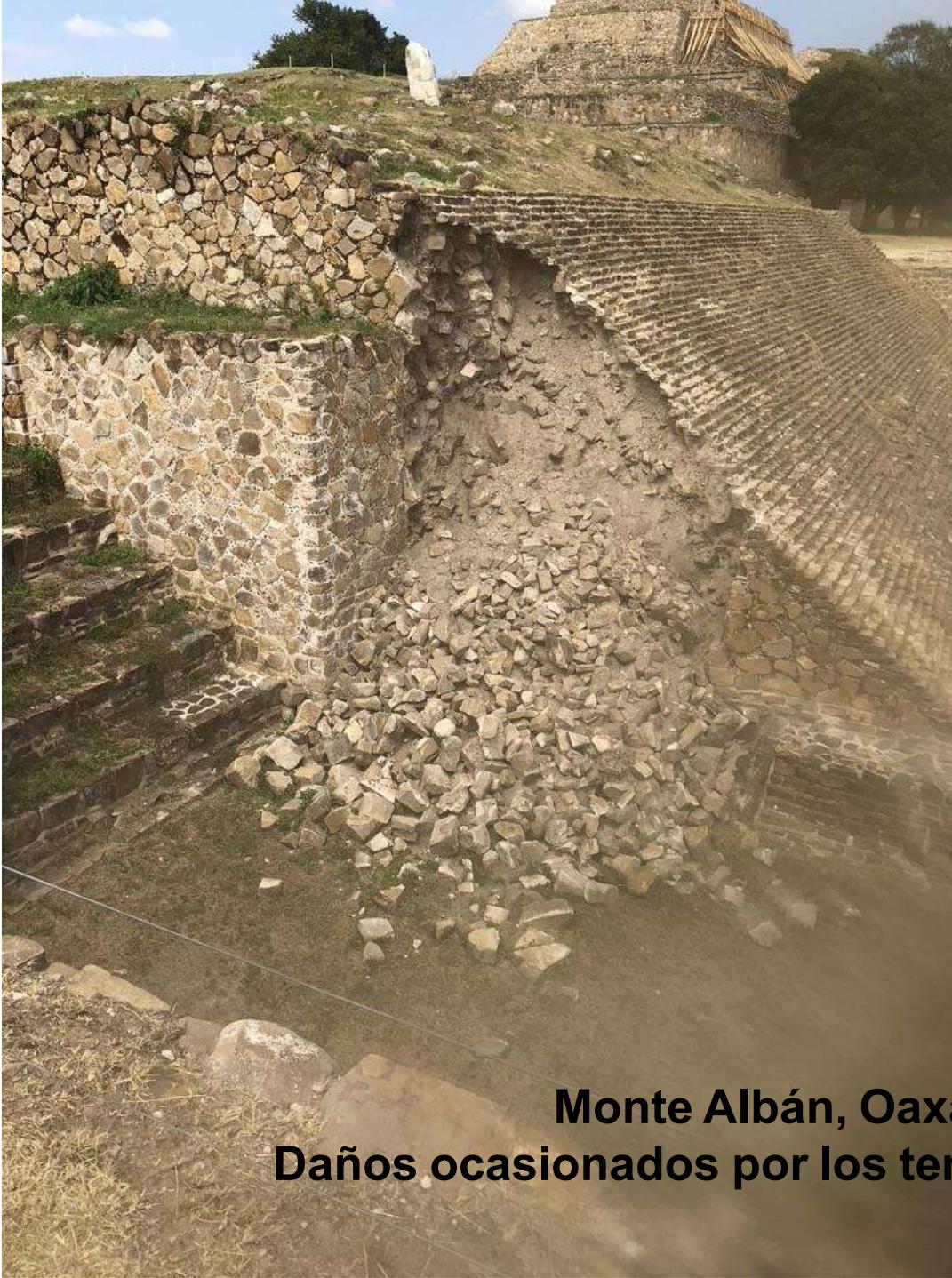




Cota

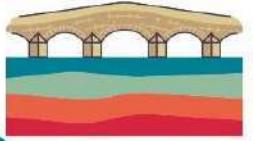






**Monte Albán, Oaxaca
Daños ocasionados por los temblores de 2017**



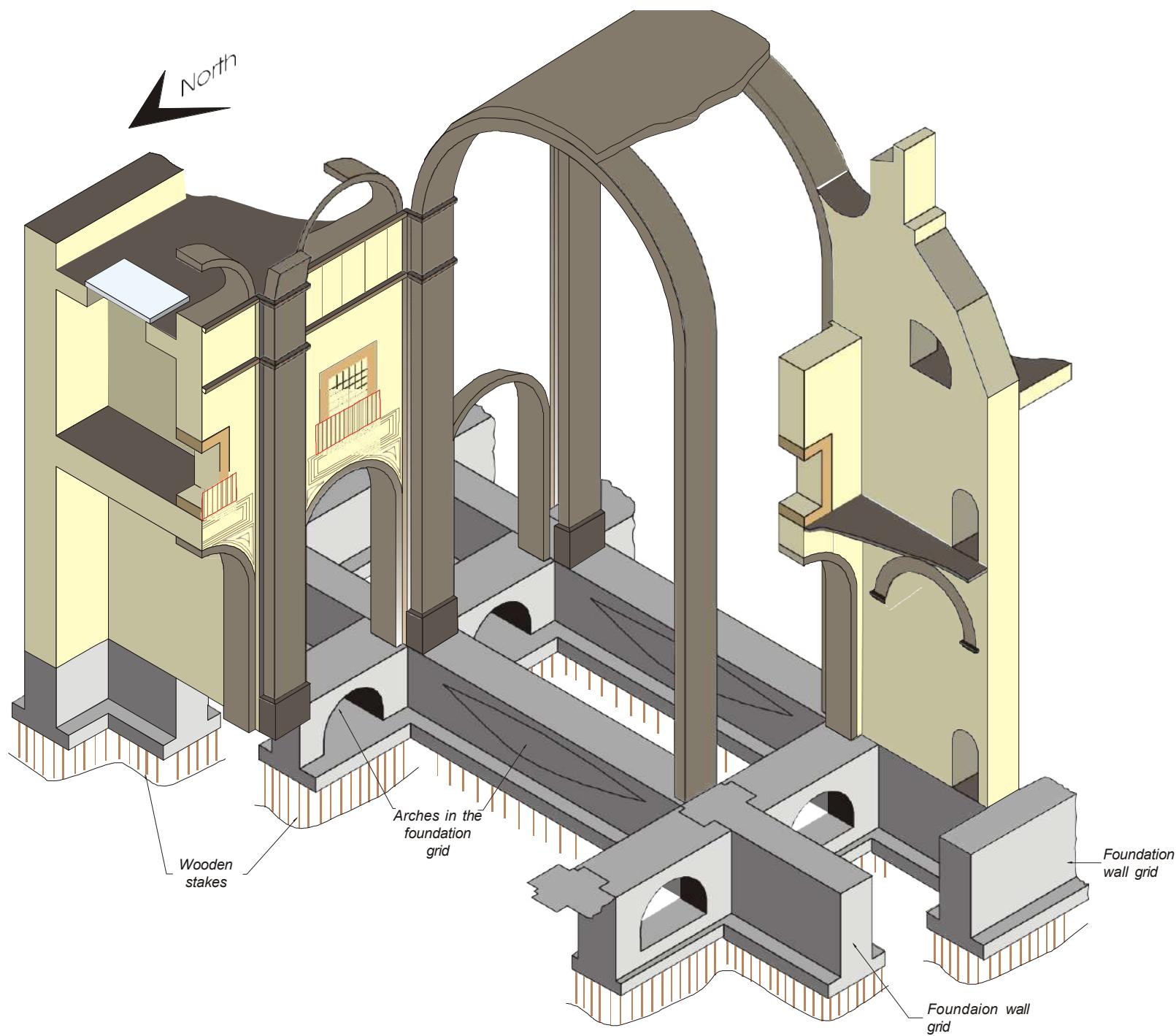


Por su atención,

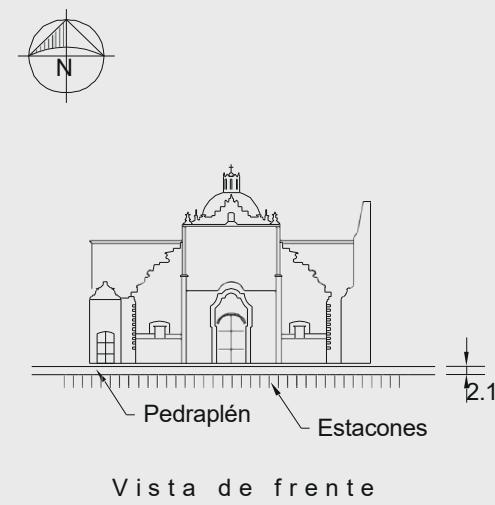
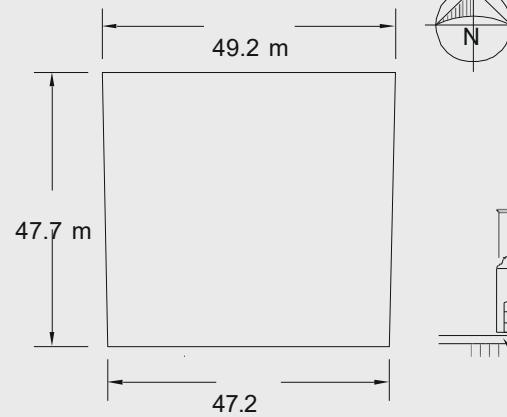
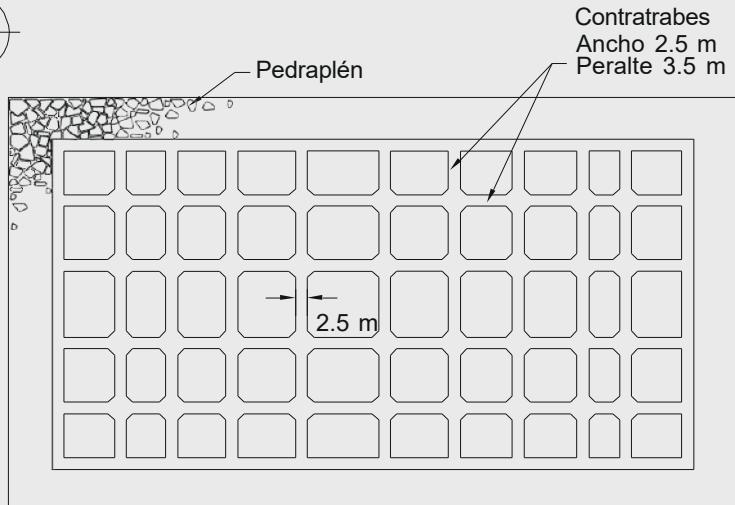
¡Muchas gracias!

**¿Cómo evolucionaron
las cimentaciones en
Méjico?**

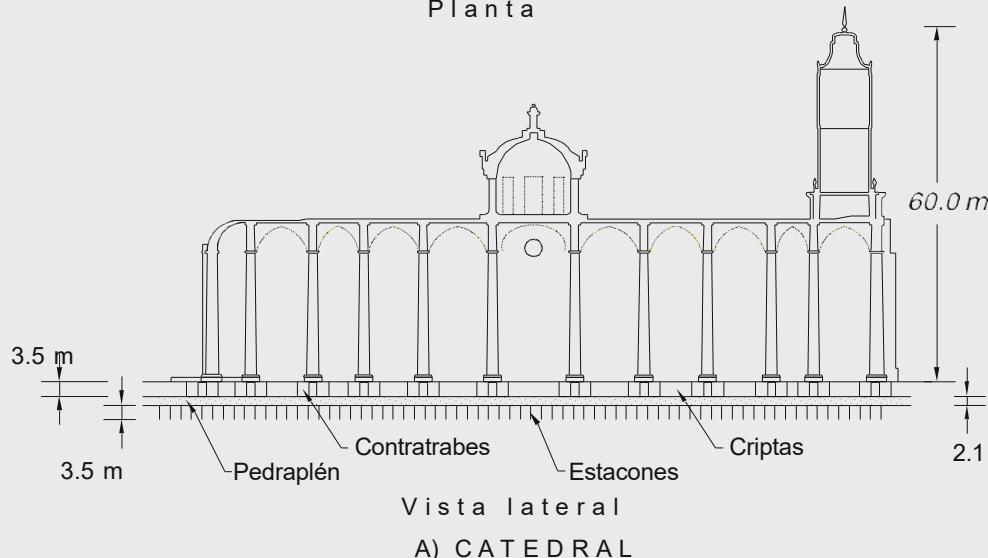








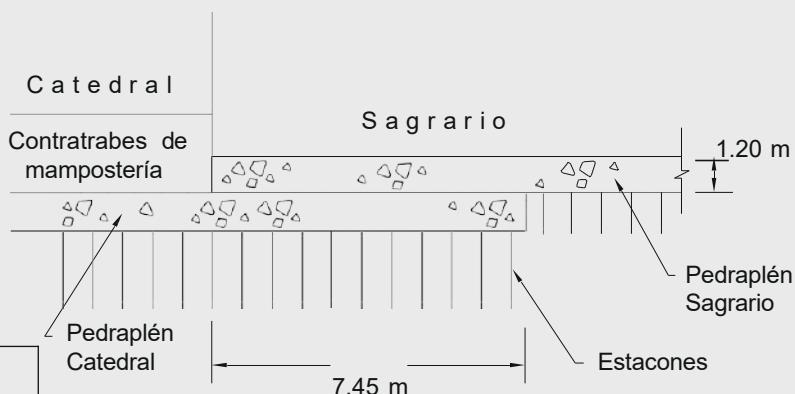
Planta



A) CATEDRAL

PEDRAPLEN	De calidad pobre, de 1.2 m de alto
ESTACONES	Troncos hincados de 8 a 12 cm de diámetro y de 1.8 a 4.0 m de longitud, colocados en retícula de 1 a 2.0 m de lado

B) SAGRARIO



C) DETALLE DE LA JUNTA CATEDRAL-SAGRARIO

Nota:

- Acotaciones en metros

D E S C R I P C I O N	
PEDRAPLEN	De excelente calidad, con roca basáltica y tezontle y mortero de cal, arcilla y arena, con espesor de 1.2 a 2.1 m
ESTACONES	Troncos, hincados de 22 a 30 cm de diámetro y de 3 a 3.5 m de longitud, colocados en retícula de 45 a 60 cm de lado
CONTRATRABES DE MAMPOSTERIA	Retícula de elementos que unen las columnas y muros, tienen 3.5 m de peralte y 2.5 m de ancho promedio



Fotografía tomada en diciembre de 1906, cuando empezó a causar alarma el hundimiento diferencial



Fotografía tomada en agosto de 1910, cuando se inició la inyección del subsuelo.



Esta fotografía es una vista actual

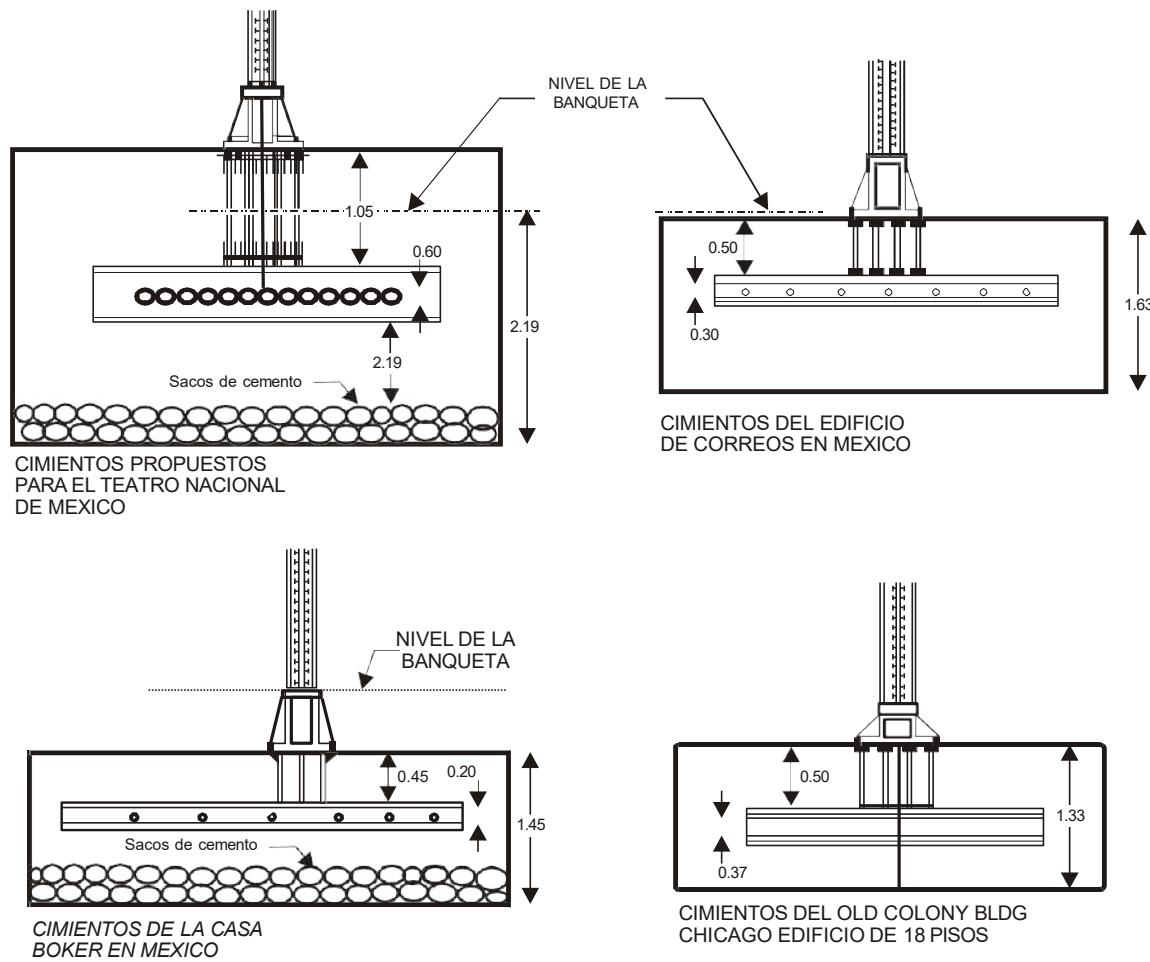


Fig. 11 Cimentación tipo "steel grillage", dibujo copiado de un informe de Adamo Boari

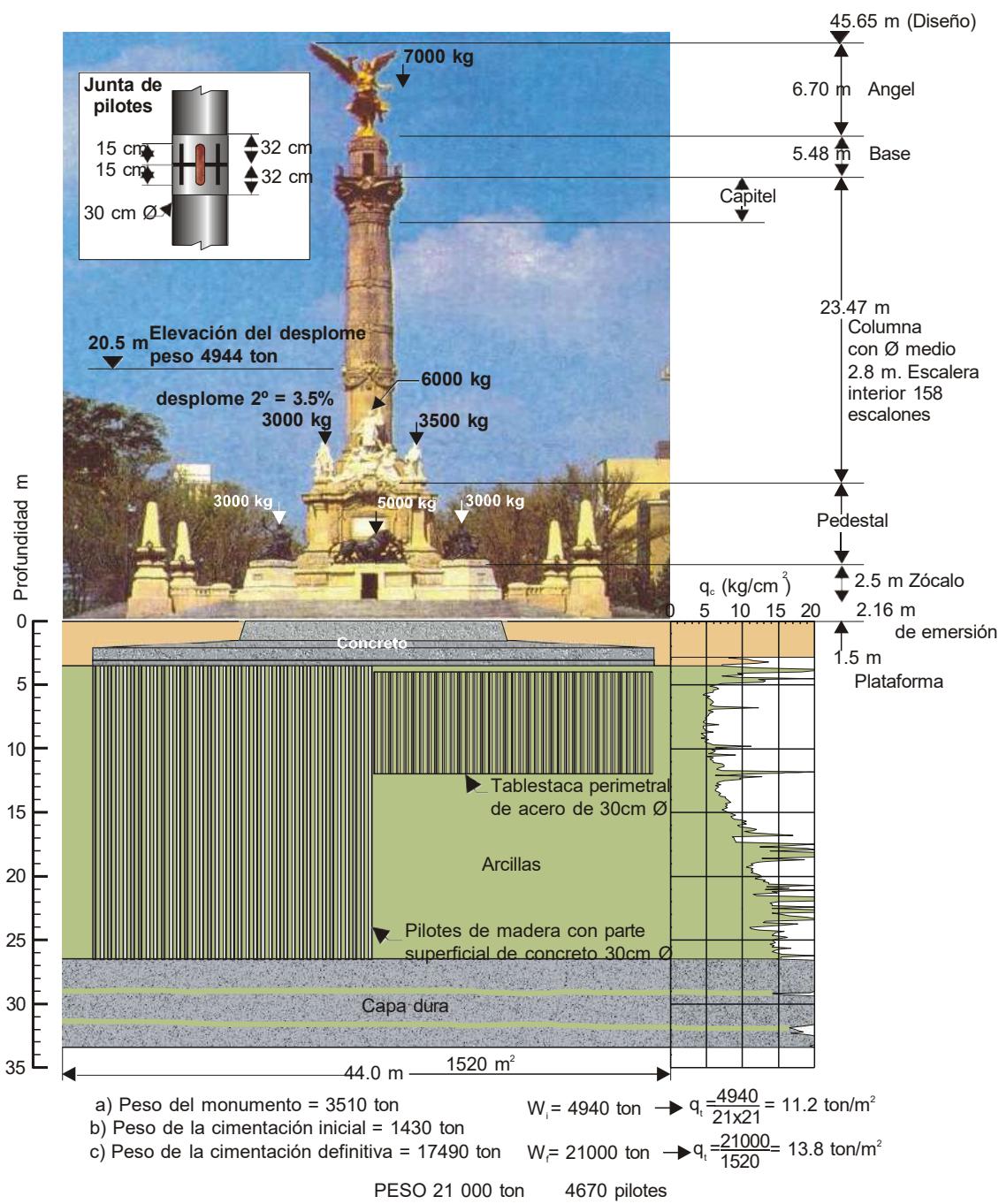


Fig. 12 Columna de la Independencia

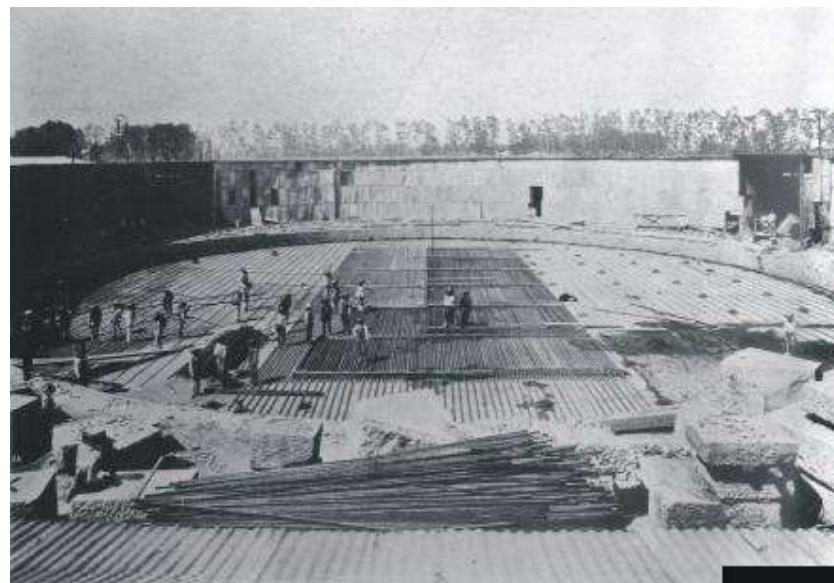
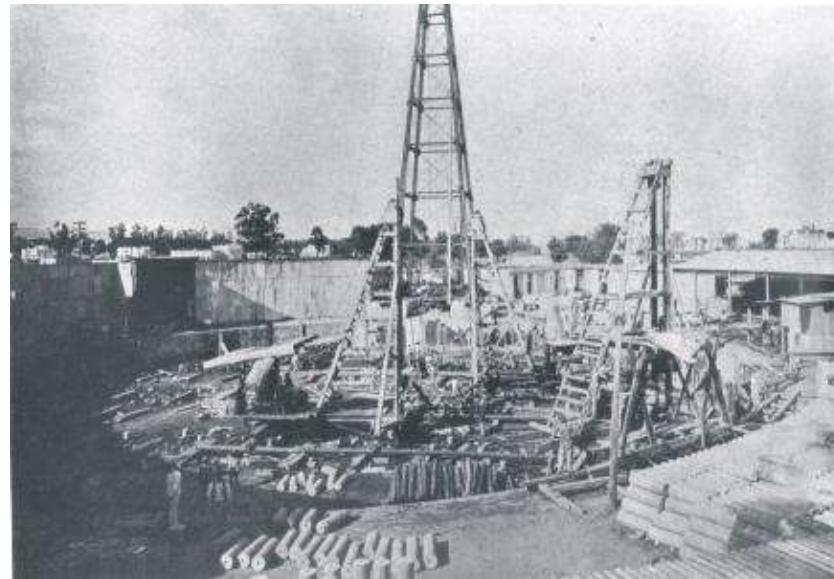
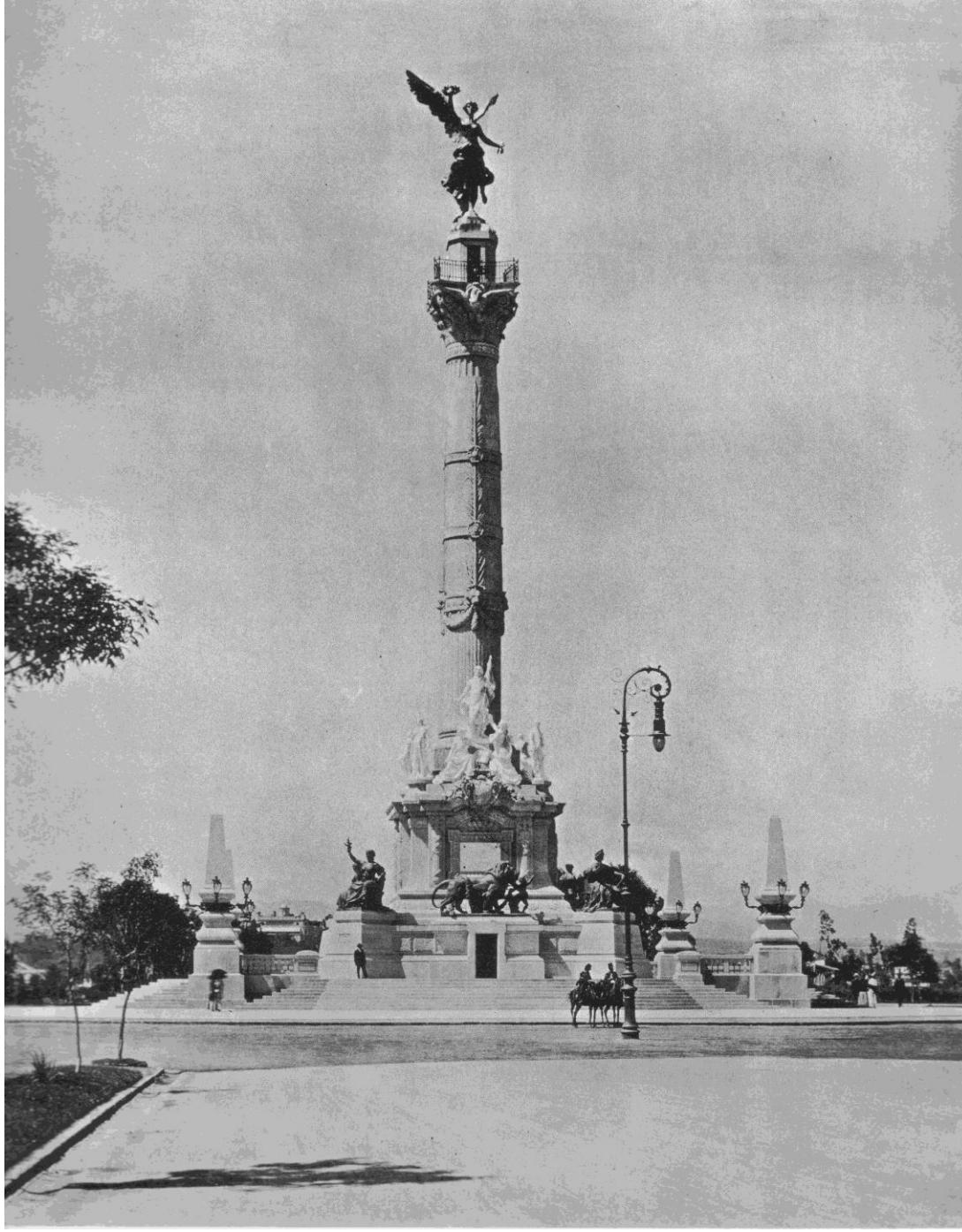


Fig. 13 Hincado de pilotes y construcción de la losa







LOTERIA NACIONAL (1945)



ESTEREOGRAFIA ISOMETRICA
DEL CUERPO PRINCIPAL
DE LA INFRAESTRUCTURA

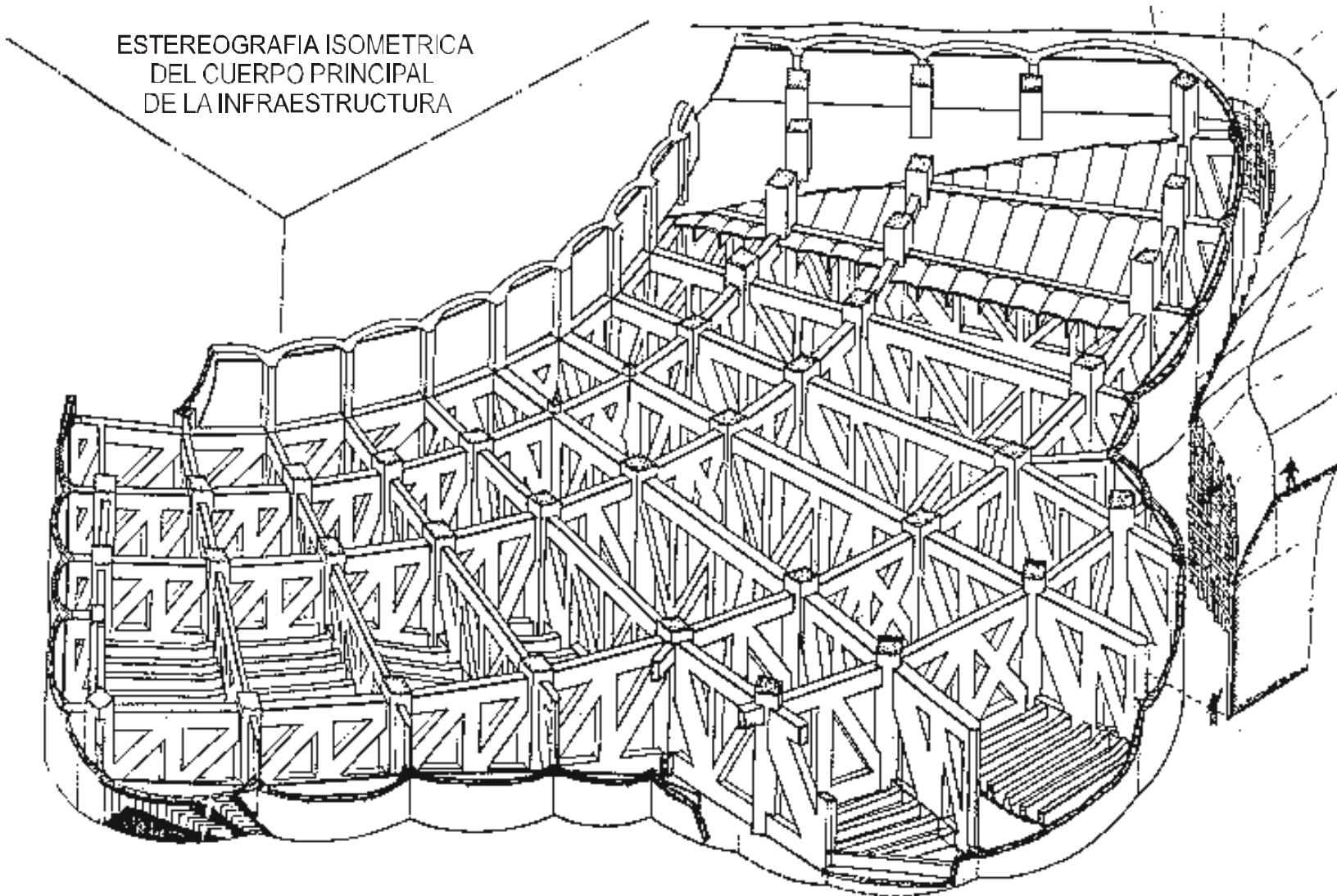


Fig. 19 Estructura de cimentación de la Lotería Nacional

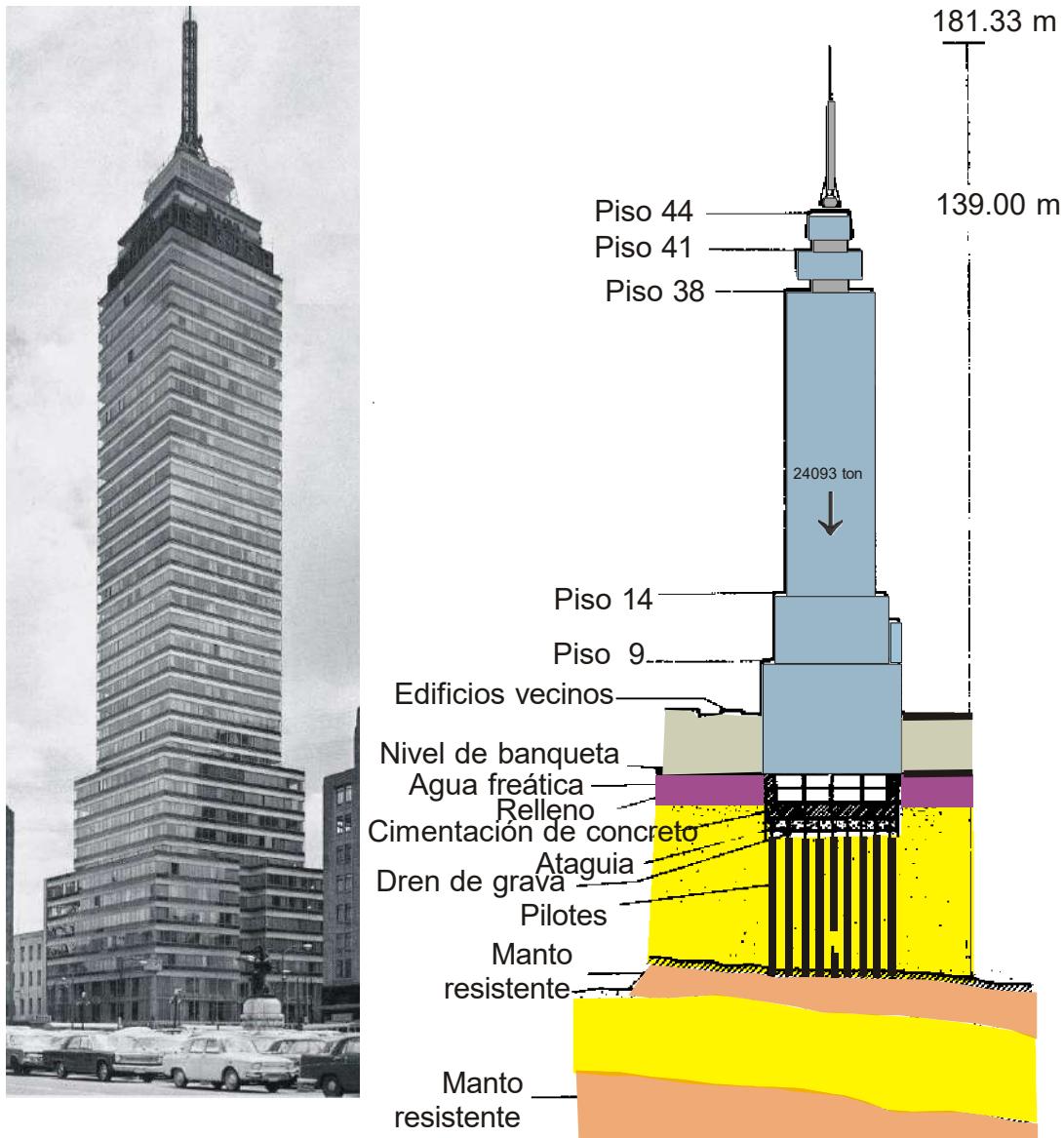
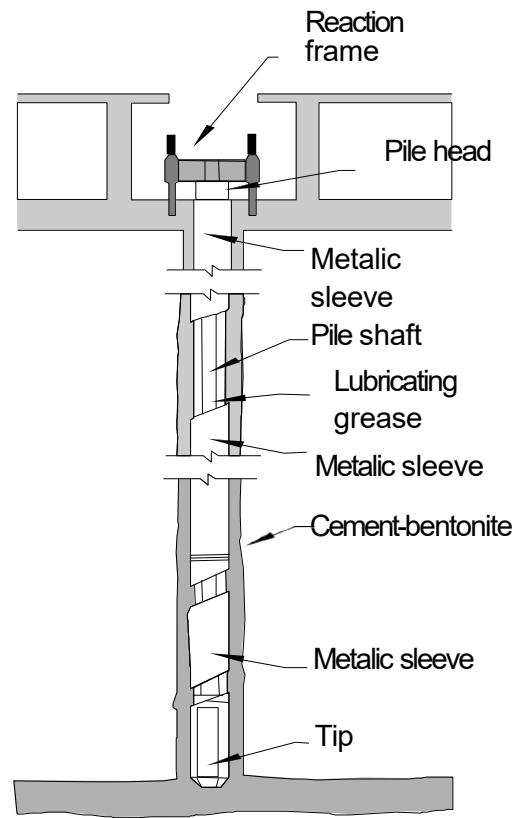
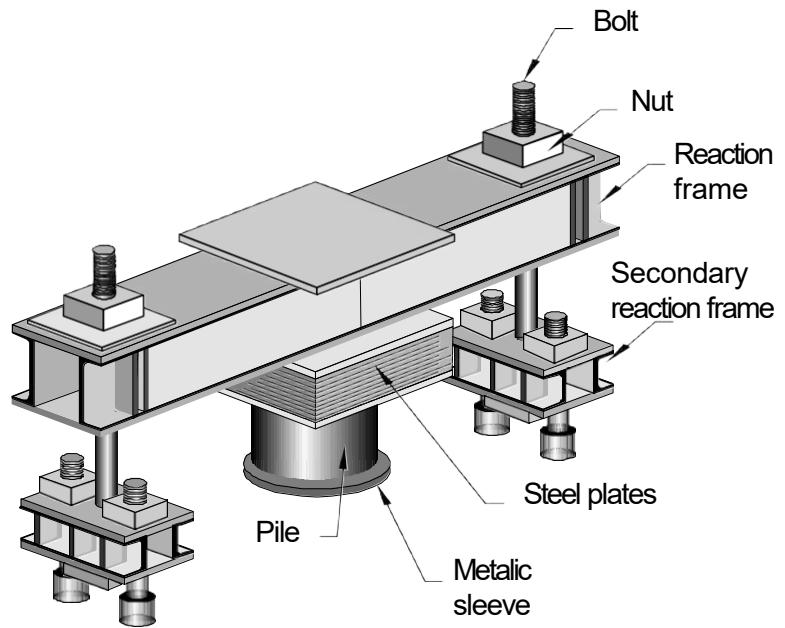
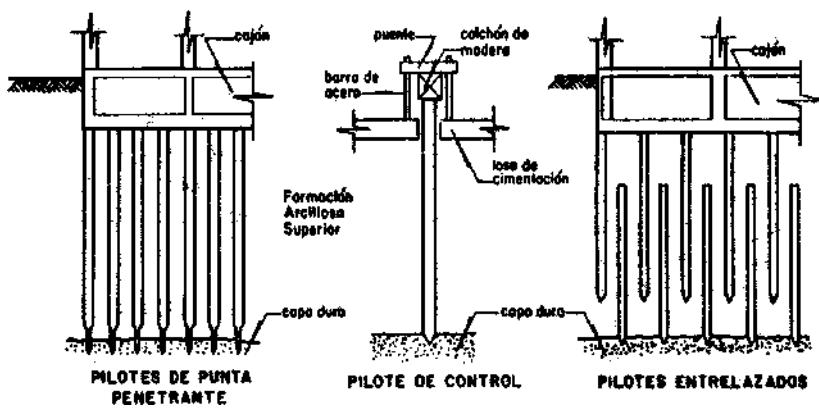
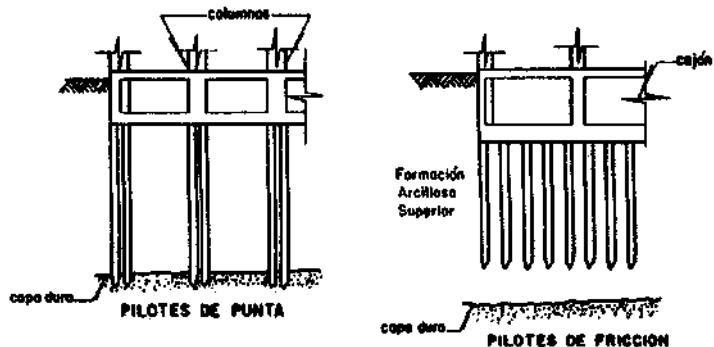
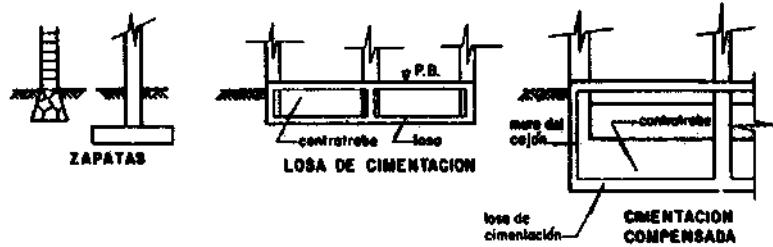
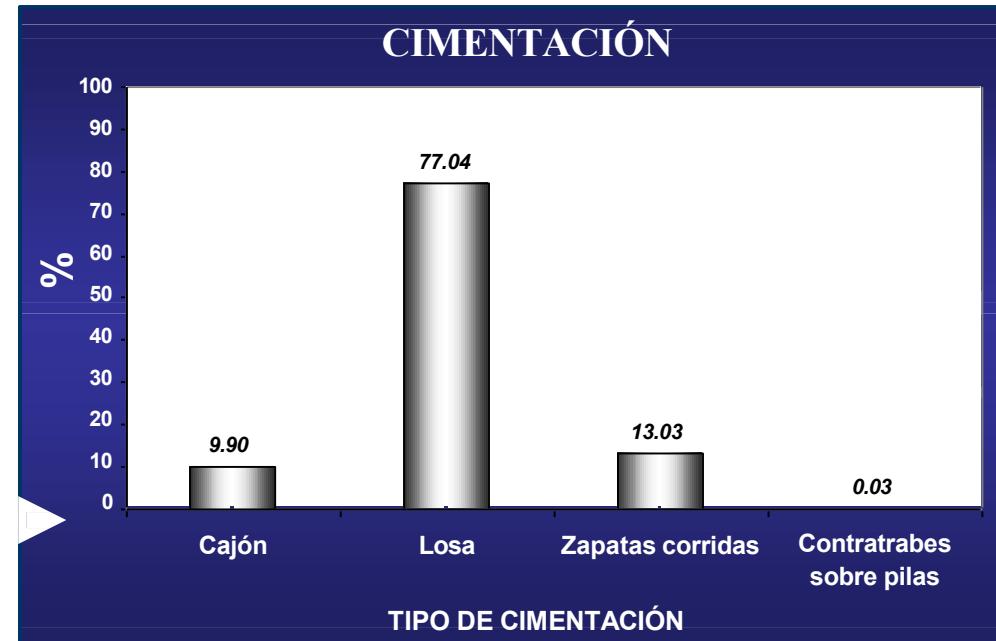


Fig. 21 Torre Latinoamericana



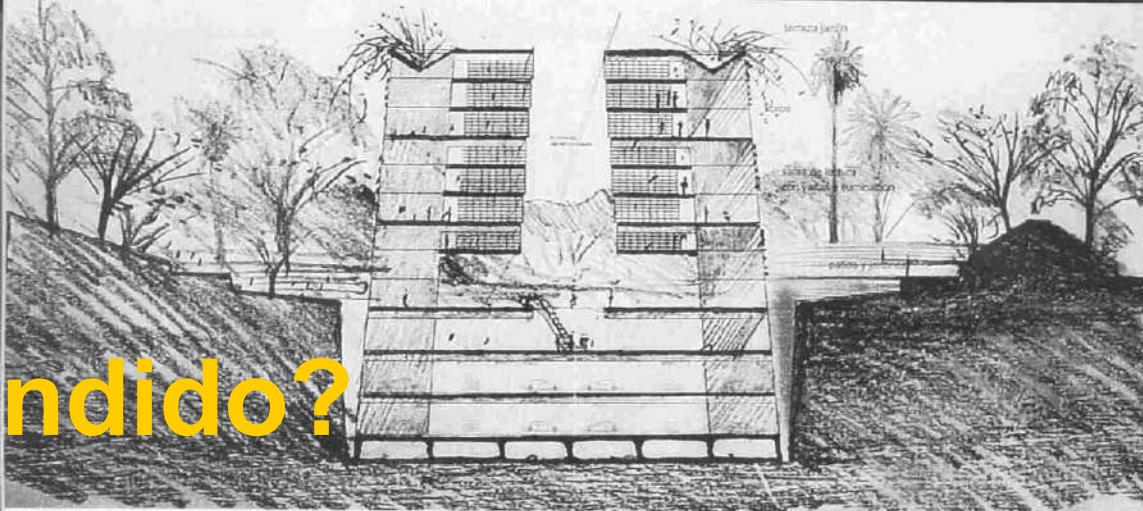


Tipos de cimentación empleados en la zona lacustre de la cuenca de México



Cimentaciones en unidades habitacionales del Infonavit

¿hemos aprendido?



Megabiblioteca Fox

“Sí, pero...”

Casi es general el elogio a la megabiblioteca José Vasconcelos. Casi: al menos los directores de bibliotecas públicas centrales de seis estados de la República Mexicana manifestaron su rechazo al magno proyecto foxista. En esta encuesta, en la que participaron también algunos directivos de la Red Nacional de Bibliotecas Públicas de Conaculta en diversas entidades, se resalta así mismo la desinformación y los criterios suspicaces en torno de eventuales beneficios de la nueva megabiblioteca, cuyo edificio comenzará a levantarse en terrenos de la antigua estación ferroviaria de Buenavista por el arquitecto Alberto Kalach y asociados.

Aguascalientes

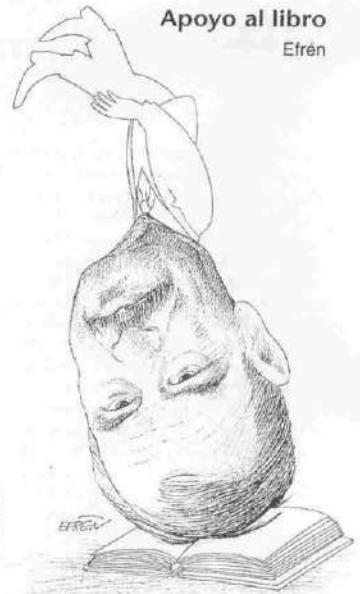
Martha Alicia de León de Díaz, encargada de la Biblioteca Pública Central Estatal (BPCE) Jaime Torres Bodet, está de acuerdo

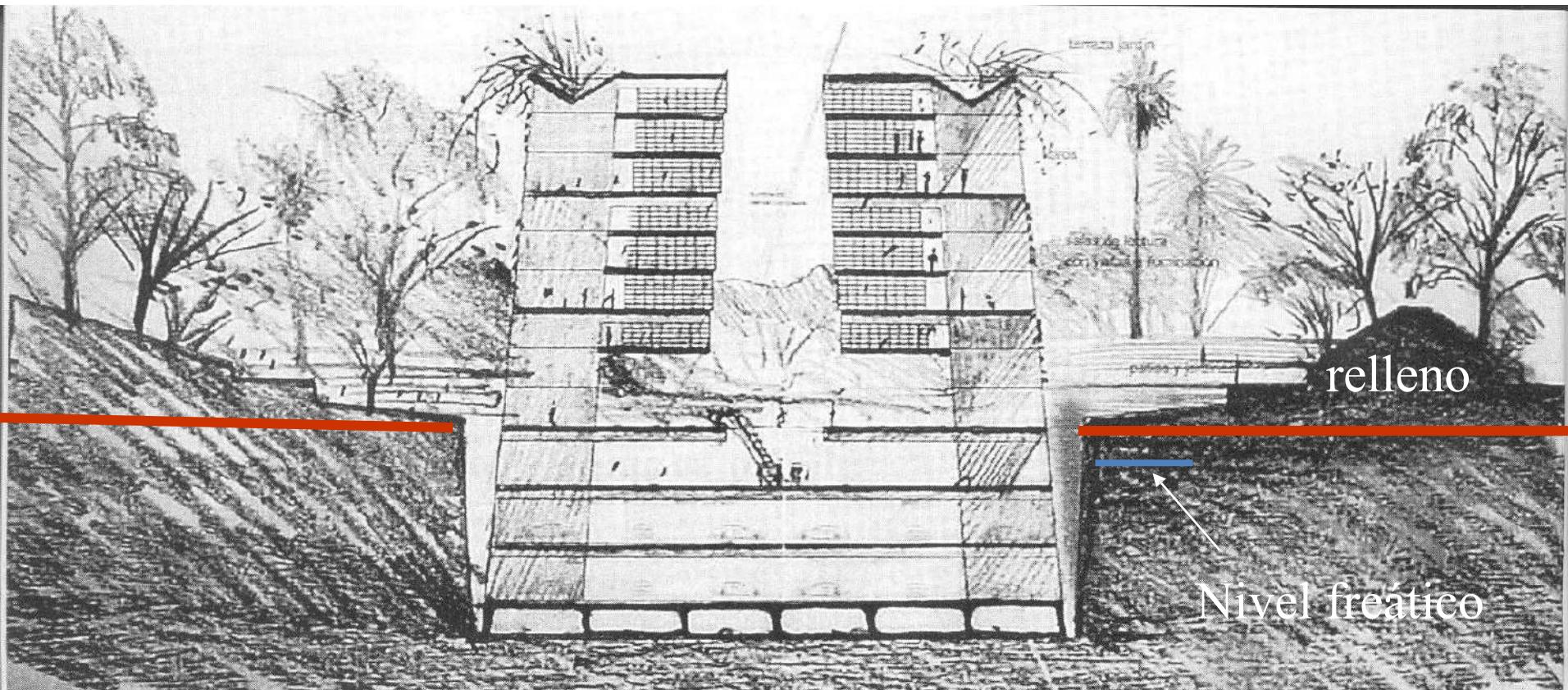
en que se construya la moderna biblioteca José Vasconcelos. Su explicación es simple:

“Si se determinó que se necesita es por algo. Siempre es necesaria una biblioteca, ya tengo 30 años en este oficio.”

Apoyo al libro

Efrén





Por su
atención
,
Gracias!!

