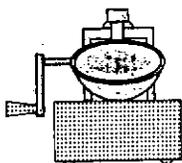


000001



INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA.
INGENIEROS CONSULTORES

E 144

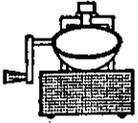
CONSTRUCTORA SANTA ROSA S.A.

ESTUDIO GEOTECNICO Y DE CIMENTACIONES

URBANIZACION LOS ALPES DEL ZIPA - ZONA B
AVENIDA CIUDAD DE VILLAVICENCIO - CALLE 41 SUR

Santafé de Bogotá, D.C.

Informe 1445-1, Santafé de Bogotá, Junio de 1995.



000002

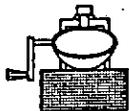
CONSTRUCTORA SANTA ROSA S.A.

ESTUDIO GEOTECNICO Y DE CIMENTACIONES

**URBANIZACION LOS ALPES DEL ZIPA - ZONA B
AVENIDA CIUDAD DE VILLAVICENCIO - CALLE 41 SUR
SANTAFE DE BOGOTÁ D.C.**

**Trabajo No. 1445-1
INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA.
Ingenieros Consultores**

Santafé de Bogotá D.C., Mayo de 1995



CONSTRUCTORA SANTA ROSA S.A.

ESTUDIO GEOTECNICO Y DE CIMENTACIONES

**URBANIZACION LOS ALPES DEL ZIPA - ZONA B
AVENIDA CIUDAD DE VILLAVICENCIO - CALLE 41 SUR
SANTAFE DE BOGOTA D.C.**

1. INTRODUCCION

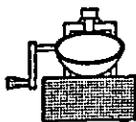
En este informe se presentan los resultados de los Estudios de Suelos y Estabilidad Geotécnica para la Zona B de la Urbanización Los Alpes del Zipa que se proyecta construir en el sector norte del lote localizado en la Avenida Ciudad de Villavicencio con Calle 41 Sur al Sur-oriente de la Ciudad de Santafé de Bogotá D.C. En la Figura 1 se presenta la localización general del proyecto.

El estudio comprendió inicialmente el reconocimiento general del lote a partir de la observación directa en campo, recopilación y análisis de la información disponible sobre el predio tal como geología regional, topografía y fotointerpretación.

Con los resultados de el reconocimiento inicial, se procedió al reconocimiento geológico y geotécnico detallado del lote, con objeto de precisar y ajustar la información obtenida, delimitar zonas blandas o potencialmente inestables, identificar las condiciones de drenaje superficial y sub-superficial, y además, definir la investigación del subsuelo, en lo referente al tipo y distribución de perforaciones y apiques.

Con base en lo anterior, se realizó la exploración sub-superficial y ensayos de laboratorio a las muestras recuperadas, con el fin de conocer la distribución estratigráfica y las propiedades geotécnicas relevantes para cada uno de los materiales presentes.

Finalmente, en oficina, se efectuaron los análisis correspondientes con miras a dar las recomendaciones sobre adecuación del terreno, cimentaciones y medidas preventivas y correctivas necesarias para garantizar la estabilidad geotécnica del predio.



2. DESCRIPCION GENERAL DEL PROYECTO

La Urbanización Los Alpes del Zipa ocupará un gran lote con una extensión total del orden de 38 Ha, distribuidas aproximadamente en un 80% como área urbanizable y el 20% restante, que corresponde a los terrenos por encima de la cota 3.100, como zona de reserva ambiental. El área urbanizable la constituyen dos zonas, cada una ocupando cerca de 15 Ha. En el costado sur se construye actualmente la zona A y se proyecta en la parte norte la construcción de la Zona B, la cual es el objeto del presente informe.

La Zona B presenta topografía ondulada con pendientes del orden de 20% a 30% en dirección predominantemente E-W. Limita por el norte con la Planta de Bombas "Los Alpes" de la E.A.A.B y predios particulares sin construir, por el sur con la zona A, por el oriente con la Cantera "El Zuque" de la S.O.P y por el occidente con la Avenida Ciudad de Villavicencio.

El proyecto de la Zona B de la Urbanización, consiste en soluciones de vivienda de interés social, conformadas en su mayoría por estructuras de dos a tres niveles destinadas a bifamiliares y trifamiliares y posiblemente algunas áreas en las cuales se construirán multifamiliares de cuatro a cinco niveles.

En el Anexo A, se presentan algunas fotografías de la zona de interés, en las cuales se pueden apreciar algunos de los aspectos más importantes en relación con los rasgos geomorfológicos y geotécnicos superficiales.

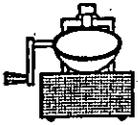
3. RECONOCIMIENTO GEOTECNICO

3.1 Generalidades

El reconocimiento geotécnico se inició con la fotointerpretación del predio por parte de un Geólogo Especialista a partir de fotografías aéreas, con base en la cual, se realizaron varias visitas al sitio por los profesionales especializados, cuyos objetivos incluyen entre otros, los siguientes aspectos: identificación general del lote, recopilación de información geológica complementaria general y local, reconocimiento geotécnico detallado y definición del tipo y características del programa de investigación del subsuelo.

La Figura 3 presenta un fotocalco que resume los resultados de la foto-interpretación realizada, indicando formaciones geológicas, depósitos cuaternarios, escarpes y zonas con actividad erosiva, buzamientos fotogeológicos, fallas y red de drenaje.

*ocultar la zona
donde están jugando
las Koees.*



3.2 Geología Regional

El área de estudio se localiza sobre el flanco Occidental del Anticlinal de Bogotá, que presenta una dirección general Norte-Sur y en donde afloran rocas de ambiente marino de edad Cretácica representadas por el Grupo Guadalupe, Terciarias de ambiente continental conformadas por las Formaciones Guaduas, Cacho y Bogotá, y depósitos Cuaternarios como Coluviones y Flujos Tierra.

El Anticlinal se encuentra fallado hacia su flanco Occidental por la Falla inversa de Bogotá que tiene un rumbo N25E y buza hacia el Sureste. Esta estructura pone en contacto rocas del Grupo Guadalupe con rocas de la Formación Bogotá.

En general, tanto las Unidades Cretácicas como las Terciarias están invertidas, todas buzando hacia el Este y son el resultado del plegamiento y fallamiento producido por la actividad tectónica.

3.3 Geología Local

Los Alpes del Zipa se ubica sobre rocas de la Formación Bogotá que se divide en dos conjuntos claramente diferenciables: la parte alta del lote presenta alternancia de areniscas friables de color gris claro y arcillolitas blandas plásticas que corresponden al Conjunto Inferior y, hacia las zonas bajas la litología es predominantemente arcillosa típica del Conjunto Superior.

La mayor parte de la Formación Bogotá está suprayacida de manera discordante por depósitos Cuaternarios constituidos por Coluviones y Flujos de tierra, que son el resultado del fracturamiento y arrastre que han sufrido los materiales de las partes altas y que por lo general se han originado en zonas meteorizadas con alta pendiente, que facilita su movimiento.

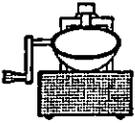
Estos Depósitos son principalmente arcillosos producto de la desintegración y erosión de las arcillolitas de la Formación Guaduas y del Conjunto arcilloso de la Formación Bogotá, por lo que en ellos hay predominio de matriz sobre el material grueso que en general son bloques de arenitas, provenientes principalmente del Grupo Guadalupe.

Hacia el límite oriental de la urbanización se localiza el trazo de la falla de Bogotá que al parecer no afecta en la estabilidad del terreno ya que no se han reportado movimientos súbitos de la falla o de su sistema.

A continuación se hace una breve descripción de la estratigrafía del área de estudio:

Grupo Guadalupe (Kg)

Está constituido por las Formaciones Arenisca Dura, Plaeners y Labor y Tierra. Forma los escarpes más sobresalientes de la zona, aflorando hacia las partes más altas con buzamiento invertido, en donde se observa la unidad intermedia (Formación Plaeners), conformada por alternancia de limolitas negras, arcillolitas grises-rojizas abigarradas y delgadas intercalaciones de areniscas cuarzosas de grano fino.



Formación Guaduas (Kg)

De los tres conjuntos que la constituyen: superior, medio e inferior, en el lote aflora el conjunto superior, el cual por su composición predominantemente de limolitas y arcillolitas de colores grises y amarillos, aunque con importantes intercalaciones de areniscas, da una morfología suave al terreno. Presenta con el Grupo Guadalupe un contacto fallado y al igual que para este, los estratos de esta Formación presentan volcamiento, buzando hacia el oriente, lo cual es una condición geotécnica favorable para la estabilidad de los cortes.

Formación Cacho (Tc)

En una pequeña área de exposición en contacto con la Formación Guaduas, al norte del lote, se observa areniscas friables de color amarillento a rojizo, de grano grueso a conglomerático.

Formación Bogotá (Tb)

Es la unidad predominante en el lote, aunque se encuentra parcialmente cubierta por depósitos cuaternarios. Consta de dos conjuntos, el inferior con alternancia de areniscas cuarzosas, feldespato de grano fino a conglomeráticos con arcillolitas blandas y plásticas de color gris oscuro a violáceo y el conjunto superior, que corresponde a los afloramientos en el sitio, el cual es predominante arcilloso.

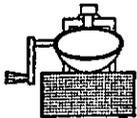
Depósitos Cuaternarios (Q)

Cubren un gran porcentaje del área del proyecto, están representados por Coluviones (Qd), Flujos de tierra (Qft) y Botaderos (Qb). De acuerdo con las condiciones geomorfológicas del área, estos depósitos han sido acumulados en dirección predominante Este-Oeste.

Coluviones (Qd): En el área, estos depósitos son de origen fluvio-glacial y se forman por procesos de fracturación y arrastre de los materiales, principalmente de la Formación Bogotá, por lo cual, presentan un importante contenido de arcillas y en menor grado de bloques de arenisca. Se encuentran consolidados, en condiciones geotécnicas favorables para el emplazamiento únicamente de construcciones livianas.

Flujos de Tierras (Qft): En las zonas de coluviones con mayor acumulación de agua, se forman mezclas superficiales de materiales con predominio de finos, en estado suelto y de alta humedad. Por su viscosidad, estos depósitos son susceptibles de presentar movimientos lentos ladera abajo, por lo cual son de carácter inestable y no aptos para su uso como materiales de fundación.

Botaderos (Qb): Corresponde a zonas bajas en donde se ha venido depositando materiales del tipo arenas, limos y arcillas provenientes de excavaciones y cortes para la adecuación de Urbanizaciones cercanas. Se encuentran fuera del lote, localizados hacia el sector occidental del mismo adyacente a la Vía a Villavicencio.



4. INVESTIGACION DEL SUBSUELO

4.1 Exploración

El objeto de esta exploración fue el de conocer en detalle las características geotécnicas y los diferentes espesores de los materiales que constituyen cada una de las estratigrafías encontradas. Con base en la información existente sobre las condiciones de los predios y en el reconocimiento general del mismo, se procedió a la localización y ejecución de un total de cuarenta y ocho (48) perforaciones con equipo de percusión y lavado a profundidades variables entre 0.95 m y 11.90 m. La localización de los sitios seleccionados para la exploración se presenta en la Figura 2.

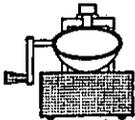
En las perforaciones se tomaron muestras inalteradas con tubos de pared delgada en los suelos cohesivos de consistencia blanda a media y se realizó el ensayo de penetración estándar (SPT) en suelos cohesivos de consistencia firme a dura y suelos no cohesivos, recobrando muestras alteradas con el tubo partido. En todas las perforaciones se investigó la posición del nivel freático.

Las muestras fueron identificadas visualmente en el campo y en el laboratorio y sobre un número representativo de ellas se realizaron los siguientes ensayos:

- Ensayos de clasificación: humedad natural, límites de consistencia, contenido de materia orgánica, lavado sobre tamiz 200 y peso unitario.
- Determinación de la resistencia al corte no drenada (Cu) por medio de ensayos de compresión confinada, penetrometro manual y veleta de laboratorio.
- Ensayos de expansión de Lambe para conocer las características de algunos de los materiales potencialmente expansivos.

Los resultados de la investigación del subsuelo se presentan en las Figuras 4 a 58 del Anexo A.

- La Figura 4 contiene las convenciones utilizadas para representar los ensayos de campo y laboratorio.
- En las Figuras 5 a 52 se presentan los registros de las perforaciones realizadas, con los resultados de los ensayos de clasificación, resistencia al corte y peso unitario.
- En las Figuras 53 a 56 se aprecian las curvas esfuerzo Vs. deformación unitaria, originadas del ensayo de compresión confinada
- Las curvas tiempo vs. presión de expansión obtenidas a partir de los resultados de los ensayos de Expansión de Lambe se presentan en las Figuras 57 y 58.



5. CARACTERISTICAS GEOTECNICAS DEL SUBSUELO

Luego de evaluar y analizar los resultados del reconocimiento superficial y de la investigación del subsuelo, se definieron tres zonas, cada una con características geotécnicas similares, a partir de las cuales se definió la zonificación general.

A continuación se presenta para cada zona, un resumen de sus principales características geotécnicas.

5.1 Zona I

Corresponde principalmente a los pequeños valles de los drenajes naturales, en donde por efecto del flujo y concentración de agua, se produce la alteración superficial de los depósitos coluviales, dando origen a los llamados flujos de tierras, compuestos principalmente por limos arcillosos mezclados con materia orgánica en descomposición y en algunas oportunidades con algún contenido de arenas y gravas. Su estratigrafía y principales características geotécnicas son (perforaciones 148, 149, 151, 154, 160, 161, 167, 168, 170, 175 y 179):

Limo arcilloso café a gris oscuro con raíces y gravas.

A partir de la superficie del terreno y hasta profundidades variables entre aproximadamente 2.0 m,

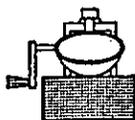
Humedad natural:	14 - 63%
Peso unitario promedio:	1.6 Ton/m ³
Numero de golpes (SPT):	4 - 11 g/pie

Límite líquido	> 60%
Índice de plasticidad	> 40%

Matriz arcillosa amarilla y gris oscura con gravas y arenas.

Subyaciendo el depósito superior, se encuentra un estrato de arcilla amarilla y gris oscura con bajo contenido de arena fina y gravas que corresponde a los depósitos coluviales de origen fluvio-glacial. Este estrato tiene un espesor entre 1.0 m y 2.0 m y las propiedades geotécnicas más importantes de la matriz son:

Humedad natural:	12% - 46%
Límite Líquido:	45% - 77%
Índice de plasticidad:	10% - 45%
Peso Unitario promedio:	1.8 Ton/m ³
Numero de golpes (SPT):	5 - 30 g/pie
Resistencia al corte no drenada Cu:	4.0 - 10.0 Ton/m ²
Clasificación USC:	CH



Bajo este depósito, es posible encontrar las rocas predominantemente arcillosas de la Formación Bogotá y eventualmente areniscas intercaladas.

5.2 Zona II

En esta zona, los depósitos coluviales no han experimentado alteración significativa por efectos de los drenajes naturales, por lo tanto aparecen muy cerca de la superficie bajo la capa vegetal. Su estratigrafía y principales características geotécnicas son (perforaciones 141,, 142, 143, 147, 150, 153, 155, 156, 158, 163, 164, 165, 166, 172, 173, 174, 177, 178, 180, 181, 182, 183, 184):

Matriz arcillosa amarilla y gris oscura con gravas y arenas.

Su descripción coincide con el estrato inferior de la zona I, aunque para esta zona puede presentar mayores espesores, de hasta 5.0 m y las propiedades geotécnicas más importantes de la matriz son:

Humedad natural:	12% - 46%
Límite Líquido:	33% - 92%
Índice de plasticidad:	15% - 60%
Peso Unitario promedio:	1.8 Ton/m ³
Número de golpes (SPT):	5 - 30 g/pie
Resistencia al corte no drenada Cu:	4.0 - 10.0 Ton/m ²
Clasificación USC:	CH - CL

Al igual que para la zona I, bajo este depósito, es posible encontrar las rocas predominantemente arcillosas de la Formación Bogotá y eventualmente areniscas intercaladas.

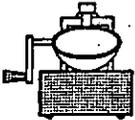
5.3 Zona III

Esta zona está definida por las áreas donde afloran principalmente rocas arcillosas de la Formación Bogotá, areniscas de la Formación Cacho e intercalaciones de arcillolitas y areniscas de la Formación Guaduas. Aunque estas rocas afloran en un bajo porcentaje del área del lote, se encuentran bajo los depósitos cuaternarios derivados de ellas, a diferentes profundidades. Las rocas arcillosas de la Formación Bogotá presentan en general las siguientes características:

Humedad natural:	10% - 20%
Resistencia al corte no drenada Cu:	> 10.0 Ton/m ²
Número de golpes por pie (SPT):	> 75

5.4 Nivel freático

Durante la ejecución del programa de investigación sub-superficial del predio, no se detectó agua libre en ninguna de las perforaciones.



6. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

6.1 Geología

a) Geología Regional

En general, la zona se localiza sobre el flanco Occidental del Anticlinal de Bogotá, donde se encuentran rocas de edades Cretácica representadas por el Grupo Guadalupe; Terciaria conformadas por las Formaciones Guaduas, Cacho y Bogotá y depósitos cuaternarios que incluyen coluviones de origen fluvio-glacial y flujos de tierra.

El Anticlinal presenta un fallamiento el flanco Occidental que pone en contacto rocas del Grupo Guadalupe con rocas de la Formación Bogotá, las cuales generalmente presentan un buzamiento invertido hacia el oriente producto de la actividad tectónica.

b) Geología Local

La mayor parte del lote, esto es, la parte baja e intermedia, comprende rocas del conjunto superior de la Formación Bogotá, predominantemente arcilloso, sin embargo hacia la parte alta del lote afloran alternancias de areniscas friables de color gris claro y arcillolitas blandas plásticas que corresponden al conjunto inferior de esta Formación

Sobre estas rocas y como resultado de los procesos de arrastre y de fragmentos de estas rocas, se han generado depósitos Cuaternarios de tipo coluvial de origen fluvio-glacial y flujos de tierra producto de la alteración superficial de estos últimos. Estos depósitos son principalmente de carácter arcilloso, debido a la alteración de las arcillolitas de la Formación Guaduas y del conjunto arcilloso del Grupo Guadalupe.

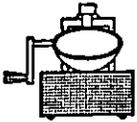
6.2 Aprovechabilidad del Lote

Desde el punto de vista de la estabilidad geotécnica global, no hay evidencias de movimientos masivos o deslizamientos que afecten el predio, por lo tanto, el lote puede ser aprovechado para fines urbanísticos, siempre y cuando se tomen las medidas que garanticen un óptimo comportamiento de los materiales presentes que serán intervenidos.

De acuerdo con la zonificación geotécnica general descrita en el numeral 5, se concluye que la zona I no es apta para soportar las cargas impuestas por las estructuras, a menos que este depósito sea retirado parcialmente, dejando al descubierto los materiales que conforman las zonas II y III, que se consideran adecuadas como material de cimentación de las estructuras proyectadas.

6.3 Adecuación General del Terreno

Con base en lo anterior, a continuación se dan para cada una de las zonas geotécnicas características del lote, las recomendaciones generales de adecuación.

**a) Zona I:**

Esta zona, reconocida como un área de flujos de tierras, compuesta por depósitos de carácter arcillo-limoso y materia orgánica de hasta unos 3.0 m de espesor, cubriendo los valles y depresiones que conforman el sistema de drenaje natural, las condiciones geotécnicas no permiten el emplazamiento de viviendas sobre ellos.

Este sector, en consecuencia, puede ser usado, bien sea, para la adecuación de zonas verdes con una intervención mínima en cuanto a movimientos de tierra, como zona de botaderos, o en su defecto, retirar parcialmente los materiales indeseados para alcanzar los niveles adecuados de cimentación.

Para el caso de su utilización de como zona verde, se requiere proporcionar sistemas de drenaje superficial que evacuen rápidamente las aguas de escorrentía y en posibles escalonamientos o cambios bruscos de nivel es necesario construir sistemas de contención mediante muros de gaviones.

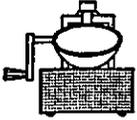
Si se pretende destinar una porción de esta zona como botadero, se debe retirar previamente los materiales superficiales que incluyen la capa vegetal y altos contenidos de materia orgánica; posteriormente instalar un sistema de filtros en forma de espina de pescado localizado convenientemente, de manera que el alineamiento del filtro principal, sea compatible con la topografía del terreno para garantizar la óptima evacuación de las aguas infiltradas; una vez instalado el sistema de drenaje se procederá con la colocación del material de relleno en capas horizontales compactadas con bull-dozer y finalmente, cuando se alcancen los niveles de proyecto, empedrar la superficie expuesta con especies apropiadas para el sitio.

En el caso de tomar la decisión de retirar parcialmente estos depósitos para apoyar edificaciones sobre los materiales que los subyacen, los taludes resultantes de estos cortes deben ser contenidos lateralmente mediante muros de gaviones, garantizando el adecuado drenaje de la misma forma que se describió para los botaderos.

Para esta zona, independiente de la utilización que se le de, se hace especial énfasis en los sistemas de drenaje, en razón a que su comportamiento depende en gran medida del buen manejo que se le de a las aguas infiltradas y de escorrentía superficial.

b) Zona II:

Conformada por depósitos coluviales consolidados, de origen fluvio-glacial, que comprenden una matriz predominantemente arcillo-limosa y bloques y gravas de areniscas, presenta buenas condiciones para el apoyo de cimientos superficiales de edificaciones livianas de dos a tres pisos. Sin embargo, deben ser sometidos a un proceso de adecuación, tal como descapote de las capas superficiales de pobres especificaciones geotécnicas; contención de los taludes verticales mediante muros de gaviones o si es necesario de concreto reforzado; y drenaje superficial por medio de filtros y canaletas.



c) Zona III:

Compuesta por afloramientos de rocas sedimentarias de carácter predominantemente arcilloso y hacia el costado oriental con intercalaciones de areniscas, presenta condiciones geotécnicas adecuadas para la cimentación de edificaciones de mayor peso al de las recomendadas para la zona II, como estructuras de 5 o 6 niveles. Para su aprovechamiento como material de cimentación, pueden destinarse los sectores donde se observa directamente el afloramiento, o retirar parcialmente los depósitos cuaternarios que las cubren, proporcionando los sistemas requeridos de contención y drenaje ya mencionados.

La Figura 59 incluye en forma esquemática las recomendaciones para los sistemas de contención de los materiales de las zonas I y II usando muros de gaviones, en la Figura 60 se presentan detalles de los filtros superficiales y profundos recomendados y la construcción de los filtros con geotextiles se recomienda el proceso constructivo que se muestra en la Figura 61.

6.4 Tipo y Profundidad de Cimentación

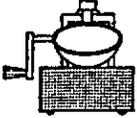
De acuerdo con el tipo y características de las edificaciones proyectadas y teniendo en cuenta las condiciones geotécnicas para las zonas II y III, o bajo la zona I, se recomienda apoyar las estructuras mediante cimientos superficiales aislados combinados o continuos de forma cuadrada o rectangular, con los cuales se garantiza un buen factor de seguridad por capacidad portante y asentamientos mínimos.

Para proporcionar una adecuada rigidez ante posibles cargas horizontales y controlar las deformaciones en esta dirección, se recomienda que los cimientos sean vinculados entre sí mediante vigas de amarre en dirección de los pórticos principales.

La profundidad de cimentación de estos elementos, deberá ser como mínimo de 1.50 m respecto de la superficie del terreno, garantizando de esta manera la transmisión de las cargas a los materiales competentes.

Para el dimensionamiento y diseño estructural de los elementos de cimentación, se deben tener en cuenta las cargas reales transmitidas por la superestructura y las presiones admisibles que se presentan en la Figura 62. En esta Figura, se relaciona la máxima presión de contacto transmitida por el cimiento y la geometría del mismo, definida por la relación ancho/longitud (B/L).

Si para un análisis preliminar de cimientos superficiales aislados o continuos, el área ocupada por ellos supera el 50% del área de construcción, se recomienda considerar alternativas de cimientos combinados o placa de cimentación, caso en el cual, la excentricidad debe ser mínima con el fin de controlar los posibles asentamientos diferenciales.



6.5 Muros de Contención

a) Muros de gaviones

Para salvar diferencias bruscas de nivel en rellenos o flujos de tierras, es recomendable utilizar muros de gaviones, los cuales son flexibles ante pequeños movimientos del terreno y permeables, de manera que no se generan excesos de presiones causados por acumulaciones de agua en el relleno. En la Figura 59 se presentan algunos criterios generales para el diseño y construcción de los sistemas de muros de gaviones.

b) Muros de concreto reforzado

Para la contención de taludes verticales en áreas de viviendas o de vías, en donde las deformaciones horizontales deben ser tan pequeñas que no puedan ser controladas por muros de gaviones, se recomienda la construcción de muros de concreto reforzado, apoyados al nivel de cimentación recomendado.

A continuación se dan algunas recomendaciones de carácter general para el diseño estructural de muros de concreto reforzado para alturas máximas del orden de 3.0 m, relleno con superficie horizontal y sin sobrecarga; para situaciones diferentes a las anteriormente mencionadas, se deberán precisar para cada caso en particular los parámetros de diseño.

Para muros que confinen cortes verticales de areniscas y rocas arcillosas y sin ningún tipo de relleno, para el diseño estructural, se recomienda usar los siguientes parámetros:

- Coeficiente de presión de tierras $k = 0.2$
- Peso unitario total = 2.0 T/m^2 .

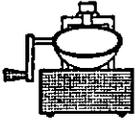
En el caso de muros que contengan rellenos arcillosos con muy buenas especificaciones de compactación:

- $k = 0.3$
- Peso unitario total = 2.0 T/m^2 .

Los parámetros recomendados para la contención de rellenos heterogéneos con pobres especificaciones de compactación son:

- $k = 0.35$
- Peso unitario total = 1.8 T/m^2

El diseño de la cimentación para éste tipo de muros de contención debe obedecer a las recomendaciones generales de cimentaciones superficiales dadas, teniendo en cuenta la geometría y presiones admisibles dadas en la Figura 62.



6.6 Expansividad de los suelos

De acuerdo con los resultados de las pruebas de Expansión de Lambe, efectuadas a 11 muestras de materiales superficiales, se encontró que la gran mayoría presenta condición marginal a no crítica, lo cual indica que en general no se esperan problemas de esta naturaleza. Sin embargo, si durante los trabajos de movimientos de tierras para la adecuación del terreno, se encuentran arcillas presumiblemente expansivas, como delgados horizontes de buena consistencia y coloración muy oscura, se recomienda adelantar un programa de ensayos de laboratorio para la comprobación de estas propiedades.

6.7 Especies vegetales para conservación de suelos

Considerando la condición altitudinal y topográfica de este sector, son muy pocas las especies nativas que se pueden recomendar para la conservación de suelos. Se destacan los chusquea spp. especies de gran macollamiento aéreo y subterráneo, cuya propagación puede hacerse por medio de rizomas (cespedones), los cuales pueden sembrarse en hileras. Alternando con el chusque, pueden sembrarse mortiños (Hesperomeles goudotiana y Hesperomeles ferruginea) cuya propagación puede hacerse por medio de semilla, 5 a 10 por hueco y a distancia de 50 cm en hileras, también se recomienda el romerillo (Diplostefhium rosmarinifolium), que puede sembrarse en forma alternada con los anteriores, se propaga por semillas o por esquejes a 50 cm de distancia en hileras.

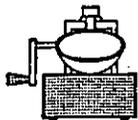
7. LIMITACIONES

Las conclusiones y recomendaciones dadas en este estudio están basadas en las características generales del proyecto y en las del subsuelo determinadas en el reconocimiento geotécnico de campo, investigación del subsuelo y ensayos de campo y laboratorio. Si durante los trabajos de campo, se encuentran situaciones no previstas en el presente estudio, se deberá dar aviso al Ingeniero de Suelos para introducir las modificaciones que sean necesarias.

atentamente,

INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA.

Ing. JOSE VICENTE AMORTEGUI GIL
Mat. 25202-15540 CND.



000015

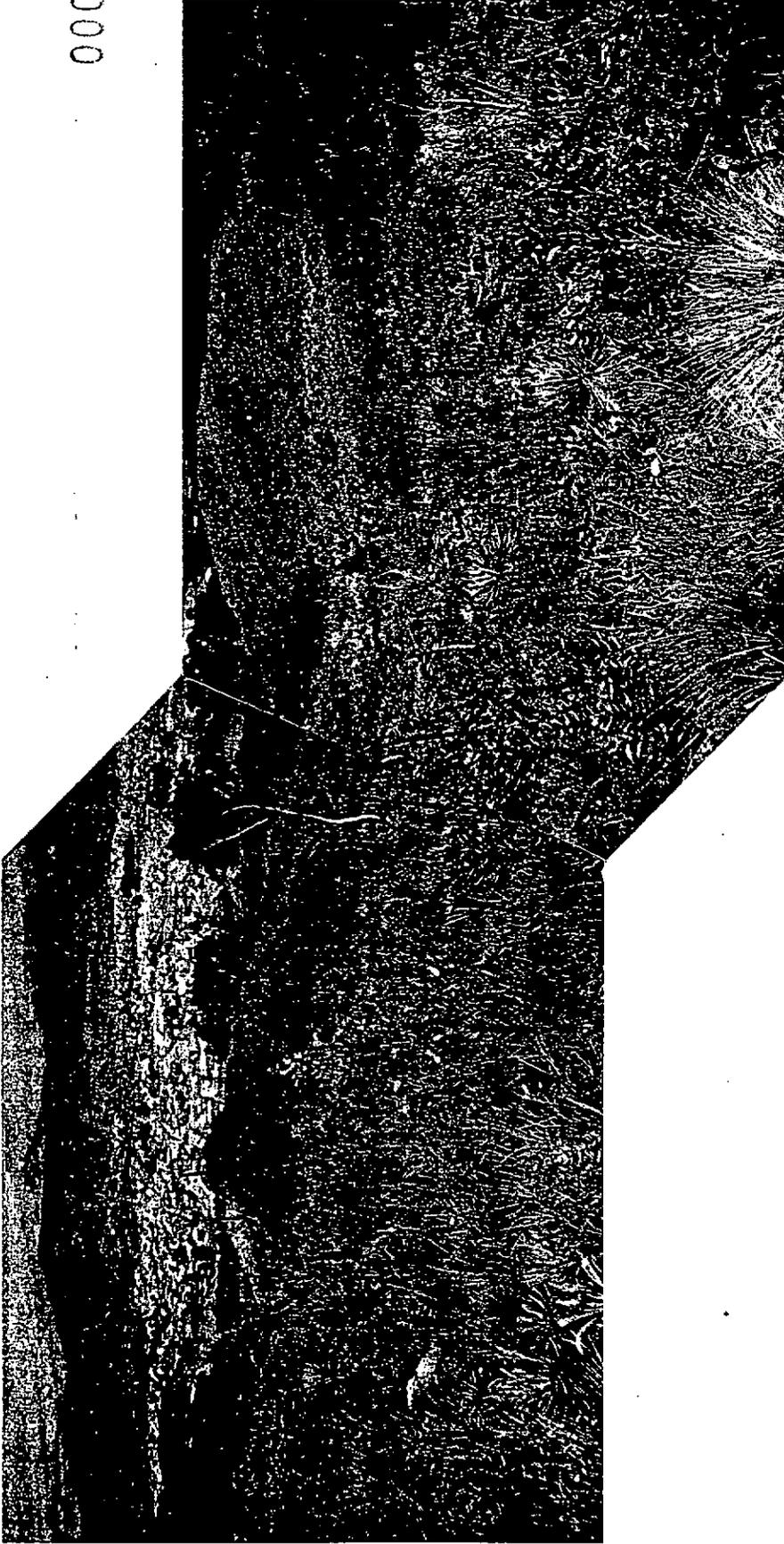
ANEXO A
FOTOGRAFIAS



Fotografía 1

Tomada desde media altura de la Zona B y mirando al sur-occidente. La partes altas indicadas con 1 son formadas por depósitos coluviales. Con 2 se destaca un sector de acopio de materiales provenientes de la adecuación de la Zona A. Al centro de la fotografía, con 3, los flujos de tierras derivados del coluvión.

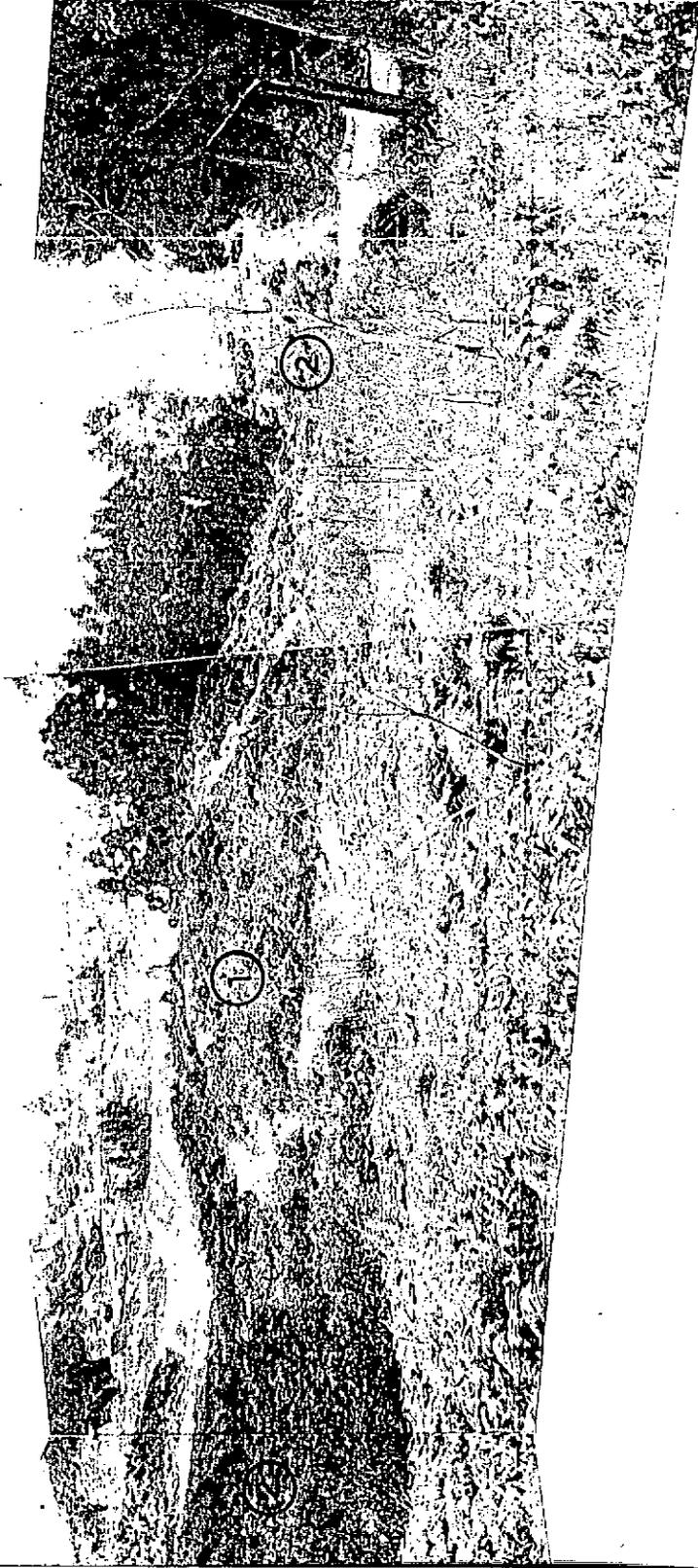
000017



Fotografía 2

Vista desde la parte central de la Zona B hacia el occidente. En primer plano, se aprecian los flujos de tierras y al fondo a la derecha los depósitos coluviales formando pequeños cerros.

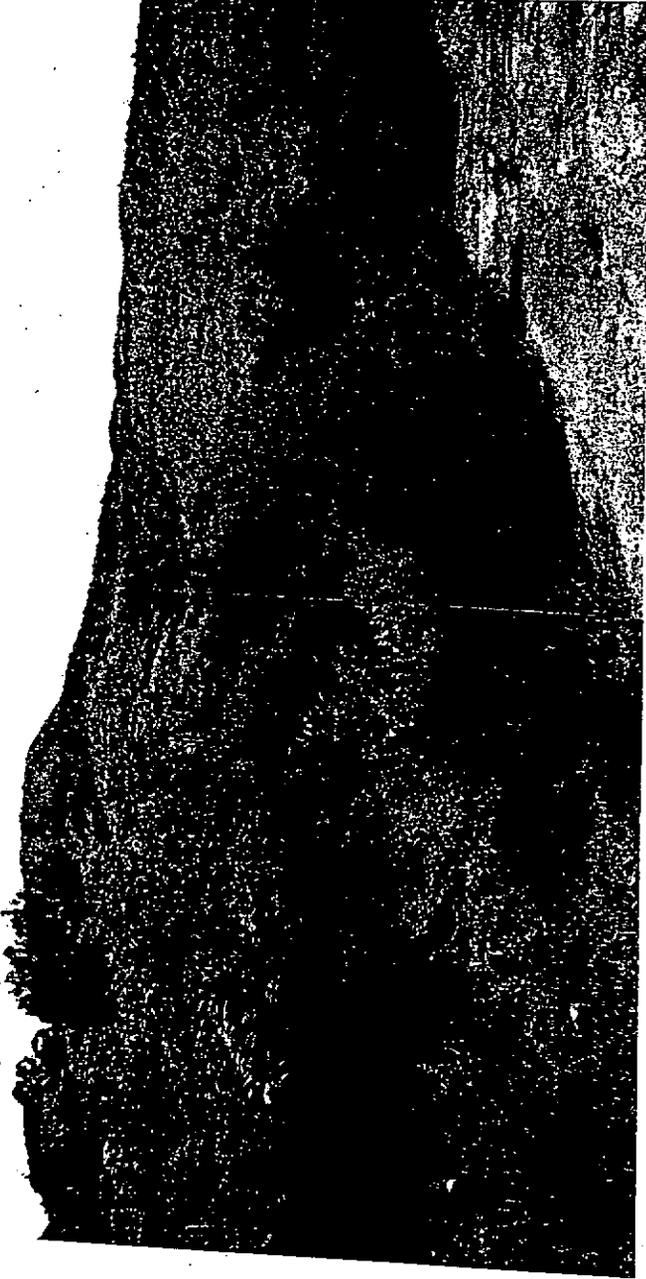
000018



Fotografía 3

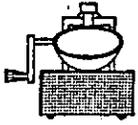
En la Zona B. Se destacan con 1 los depósitos coluviales y en las depresiones se aprecian los flujos de tierras.

000019



Fotografía 4

Vista desde la parte media baja de la Zona B hacia el oriente. A la izquierda en primer plano un detalle de los flujos de tierras. Al fondo y a la derecha vemos los depósitos coluviales aptos para la cimentación de estructuras livianas.



000020

ANEXO B
FIGURAS

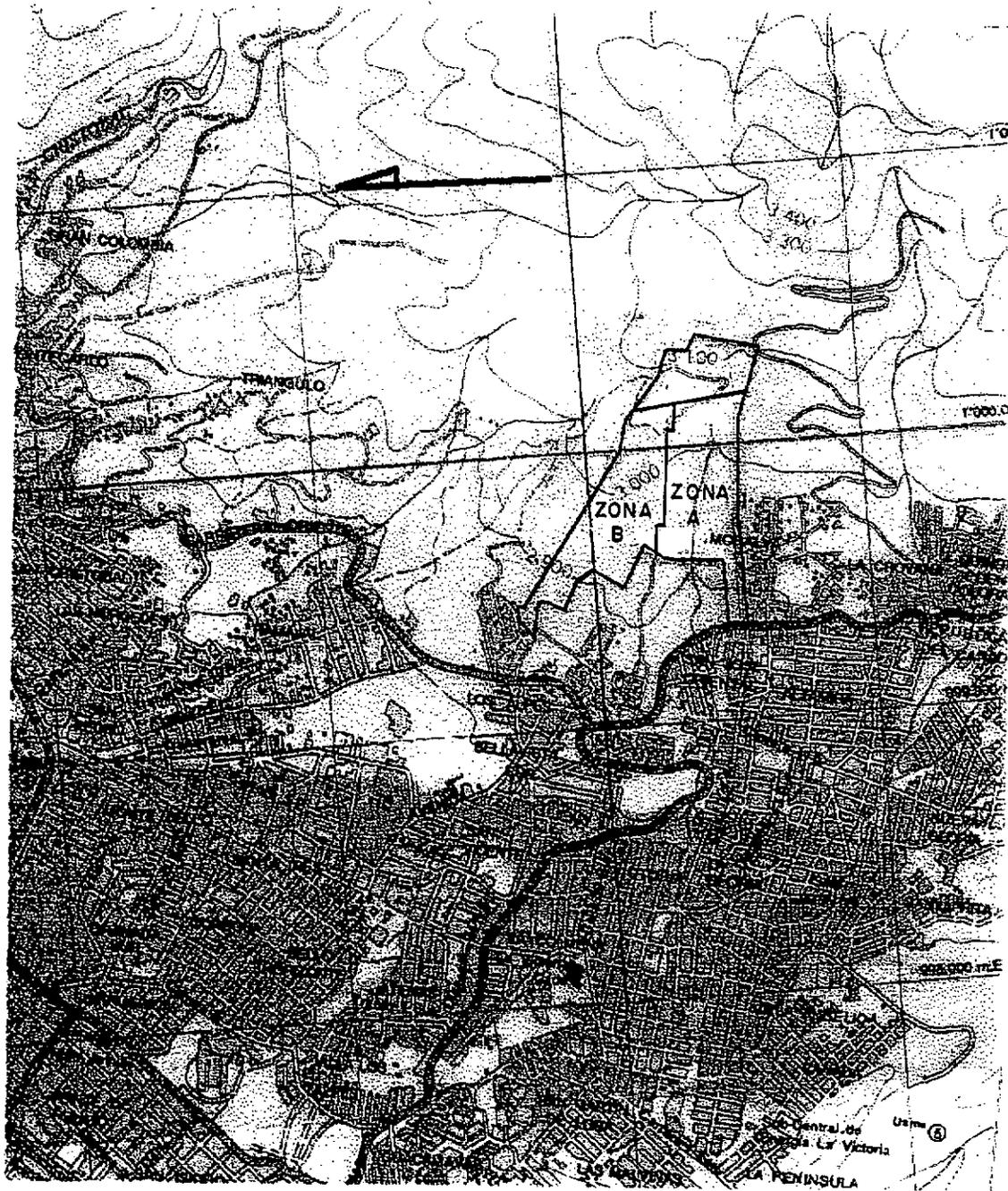


Figure No. 1

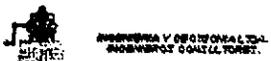
**CONSTRUCTORA SANTA ROSA
URBANIZACION ALPES DEL ZIPA**

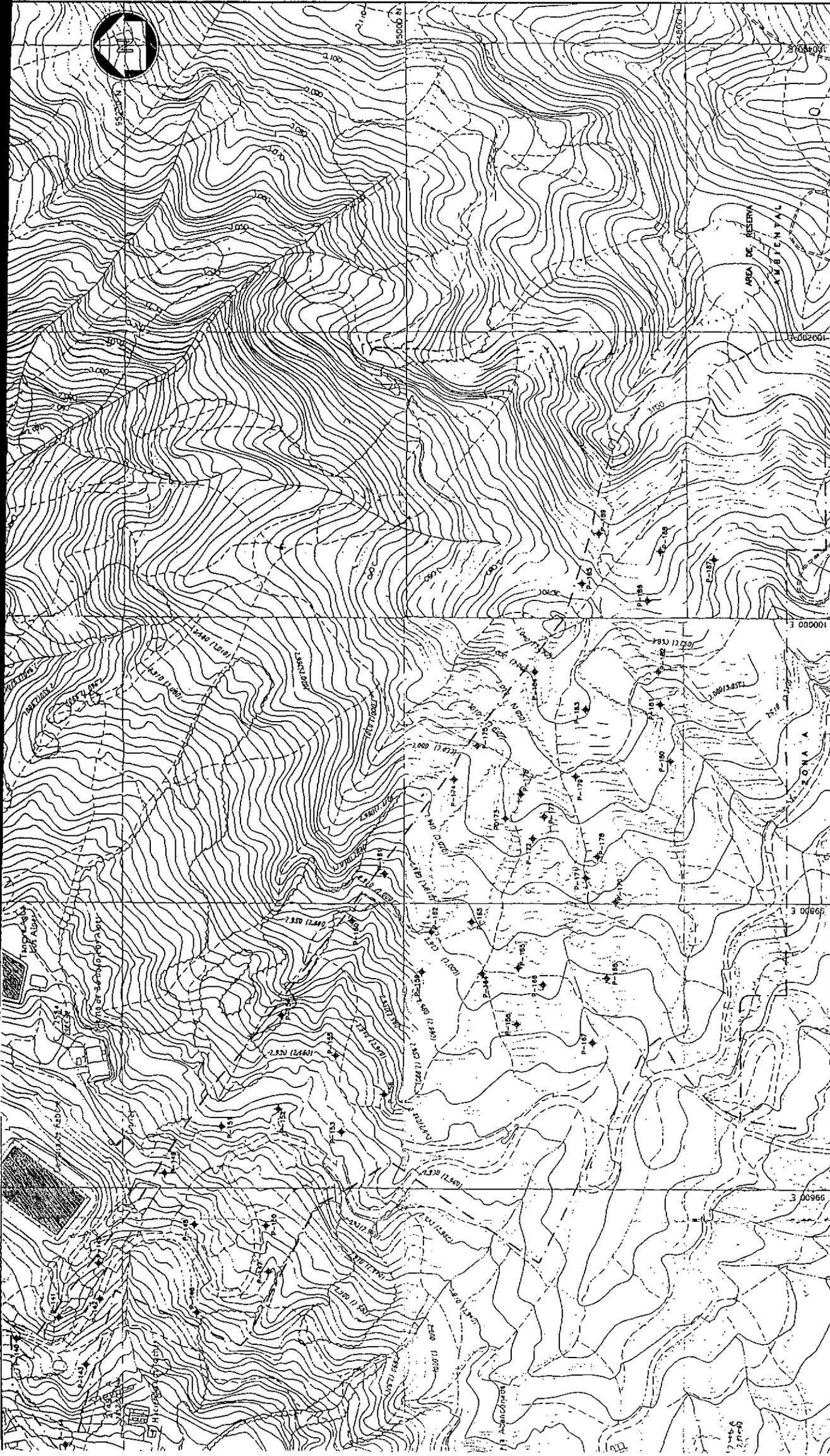
ZONA B

Localización General del Proyecto.

Escale 1:25000

Mayo, 1995





CONSTRUCTORA SANTA ROSA

URBANIZACION		LOS ALFES DEL ZIFA - ZONA B	
LOCALIZACION DE PERFORACIONES		PERFORACION	
PROYECTO	FECHA	ESCALA	HOJA
PROYECTADO POR	REVISADO POR	APROBADO POR	FECHA
ELABORADO POR	REVISADO POR	APROBADO POR	FECHA

CONVENIONES

LIMITE DEL PREDIO

CURVA DE NIVEL

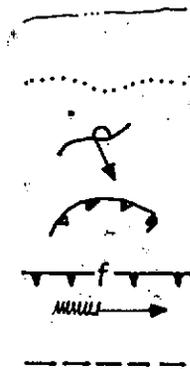
PERFORACION



3:50



- Qff** Flujos de tierra : Arcillas desintegradas de las formaciones Bogotá y Guaduas
QffD Flujos de tierra y bloques embebidos
Qcl Depósito coluvial.
TB Formación Bogotá : Arcillolitas principalmente
Tc Formación Cacho : Areniscas friables.
Tg Formación Guaduas : Arcillolitas y areniscas
Kg Grupo Guadalupe
QB Botadero



- Drenaje natural
 Limite litológico
 Rumbo y buzamiento invertido
 Escorpe erosivo
 Falla inversa probable
 Erosión intensa
 Limite de predio

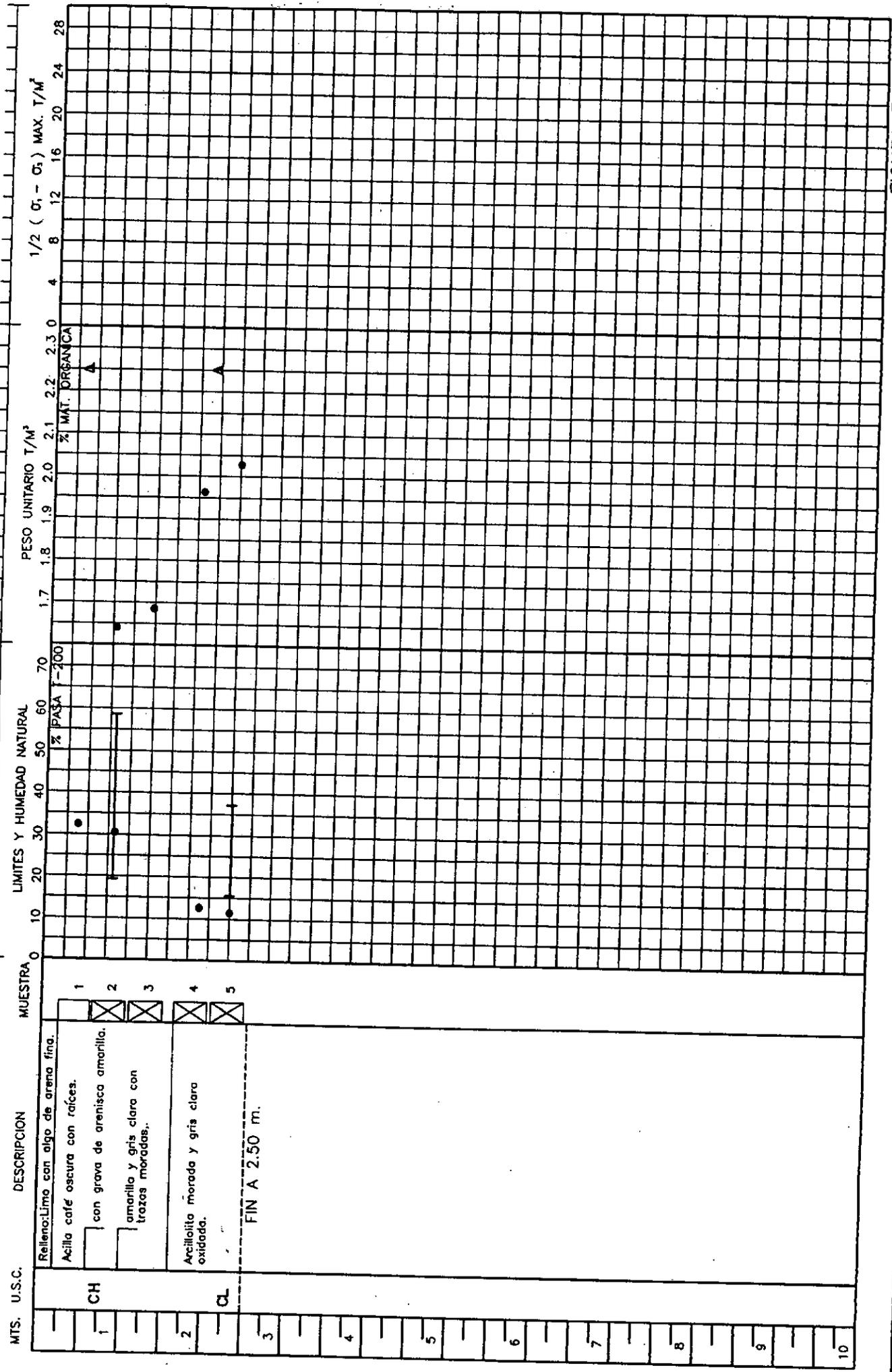
FOTOGRAFIAS ARAL 083 F-4 /097 a 099

ESCALA APROXIMADA 1:10000

FIGURA 3

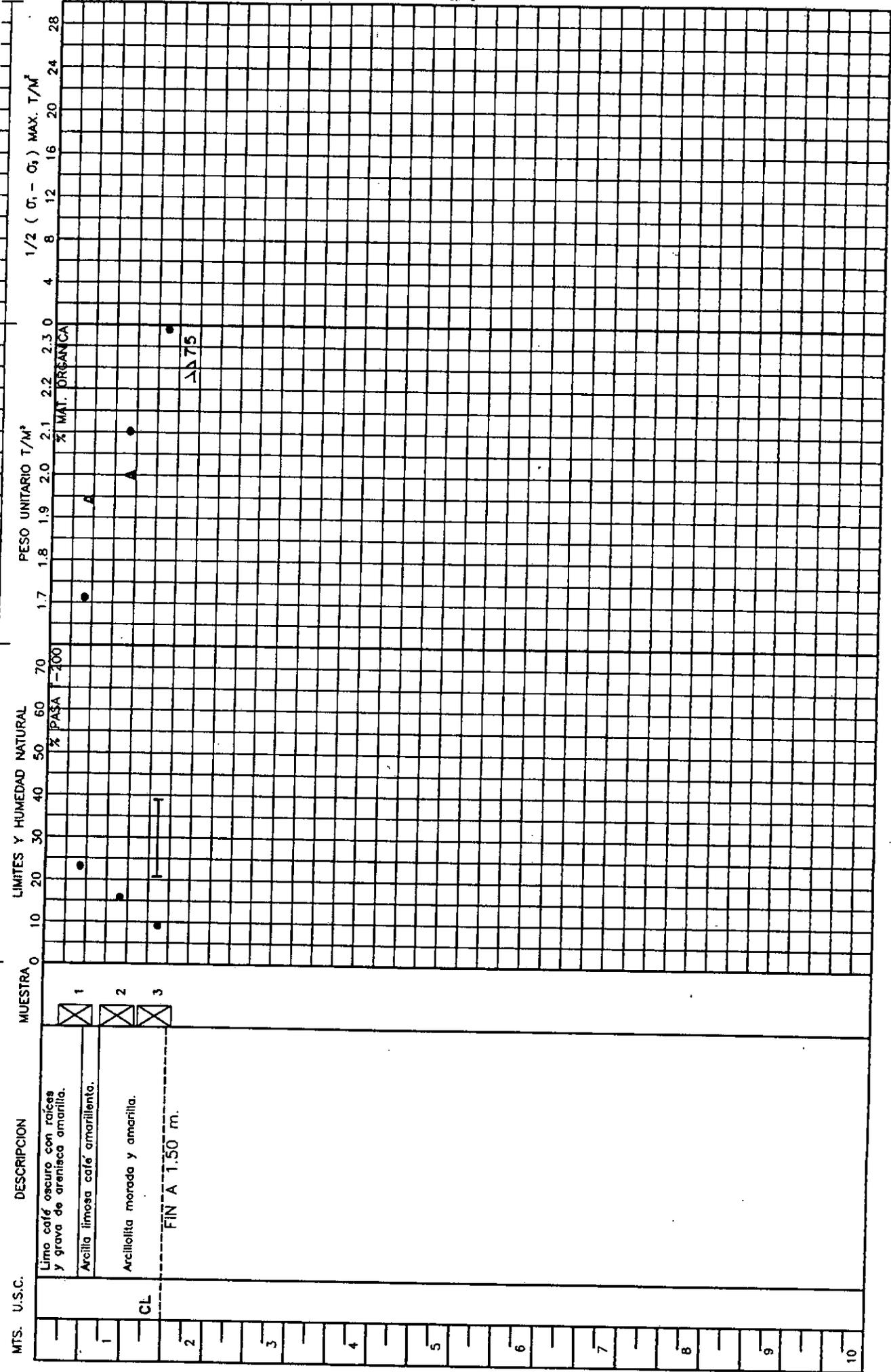
PERFORACION NO. 140

000025

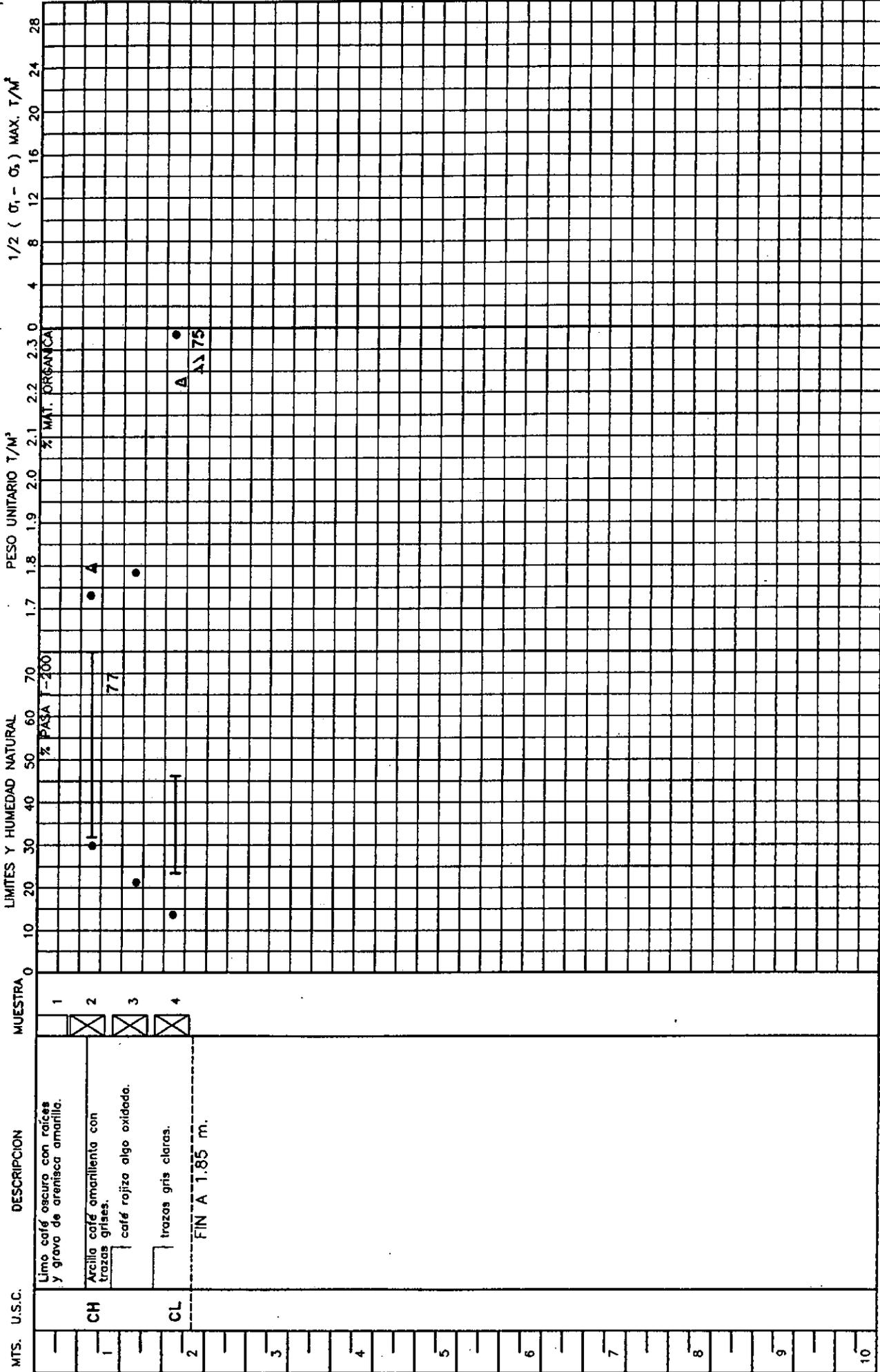


000026

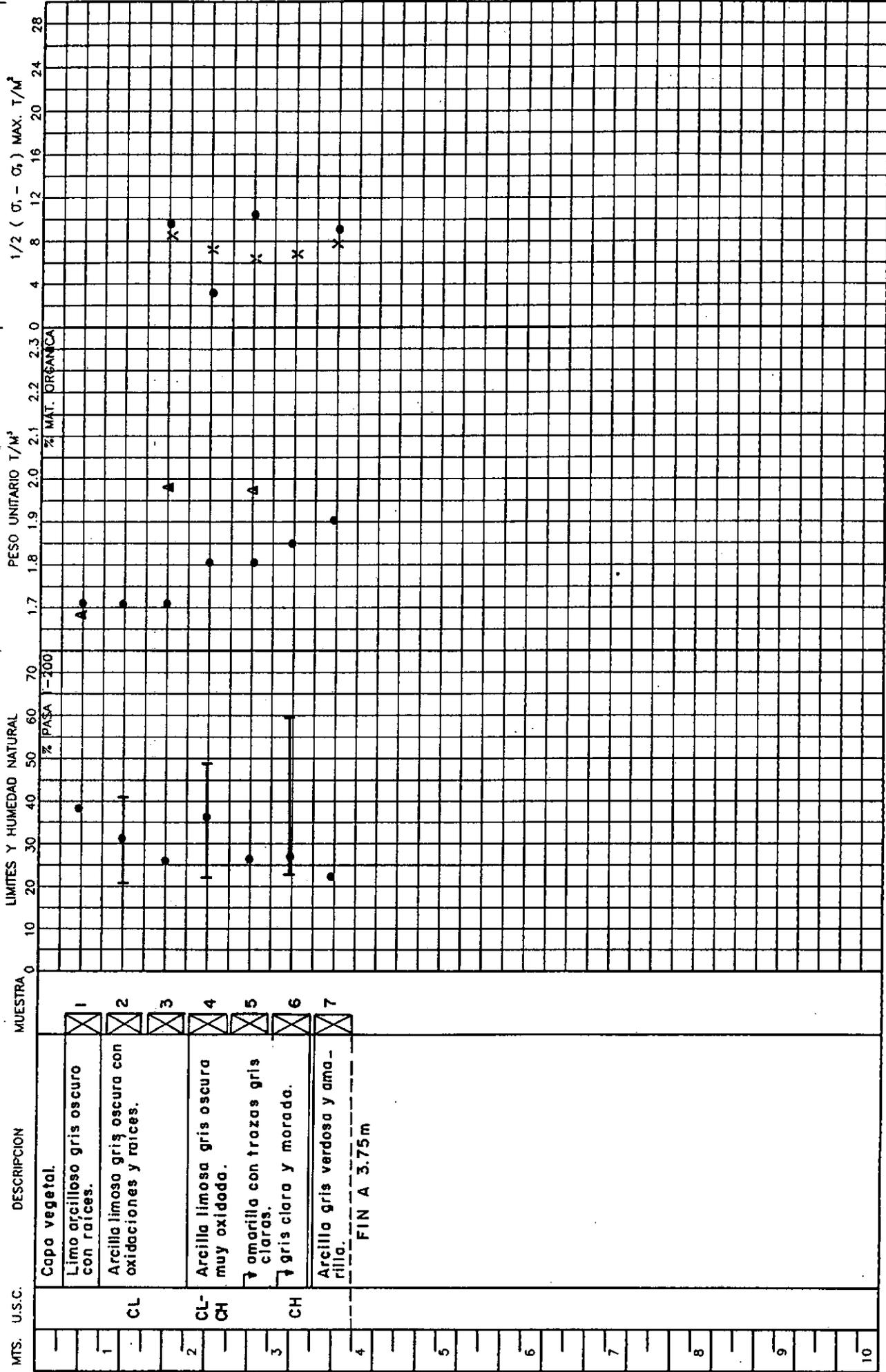
PERFORACION NO. 141



PERFORACION NO. 142

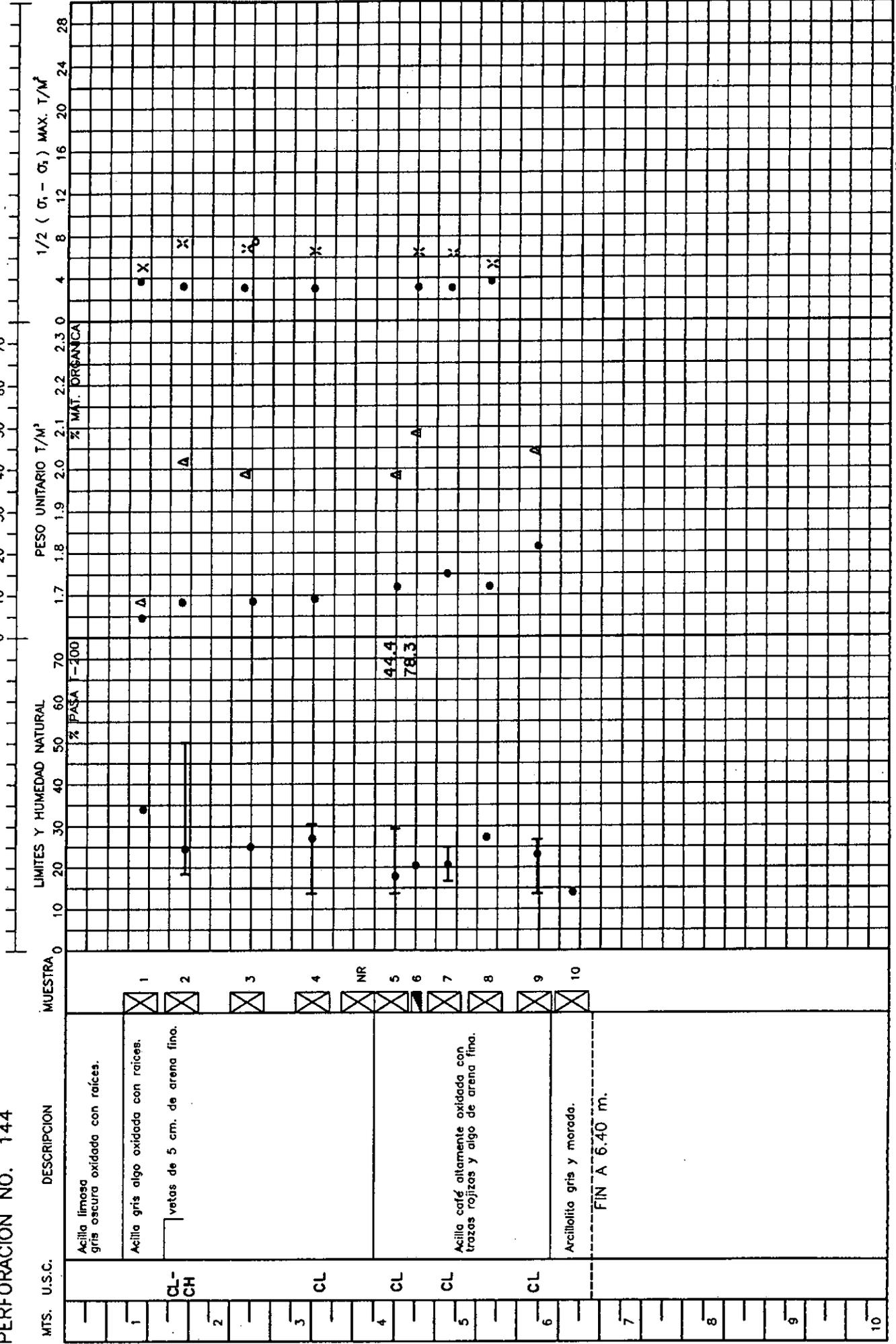


PERFORACION NO. 143

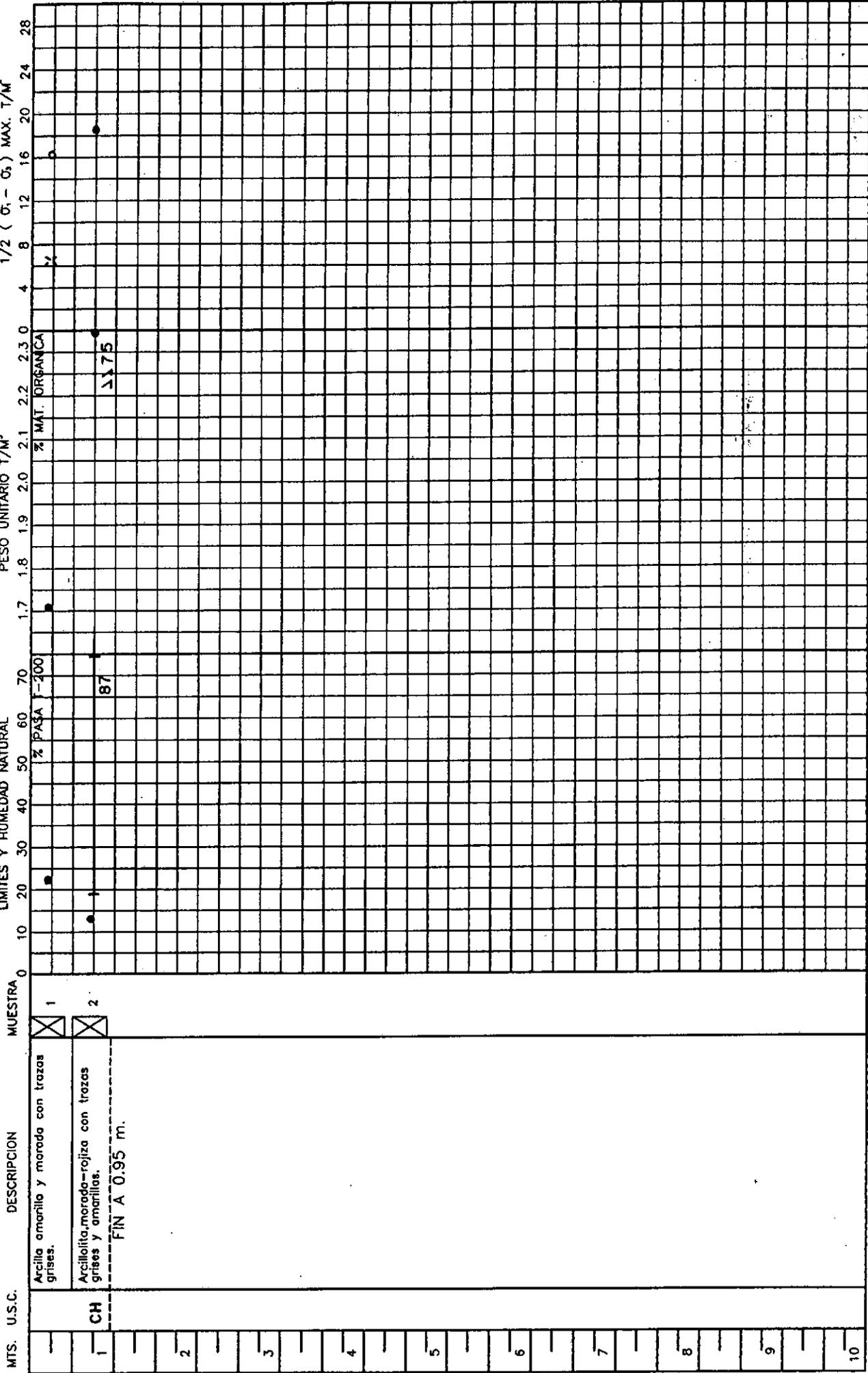




PERFORACION NO. 144



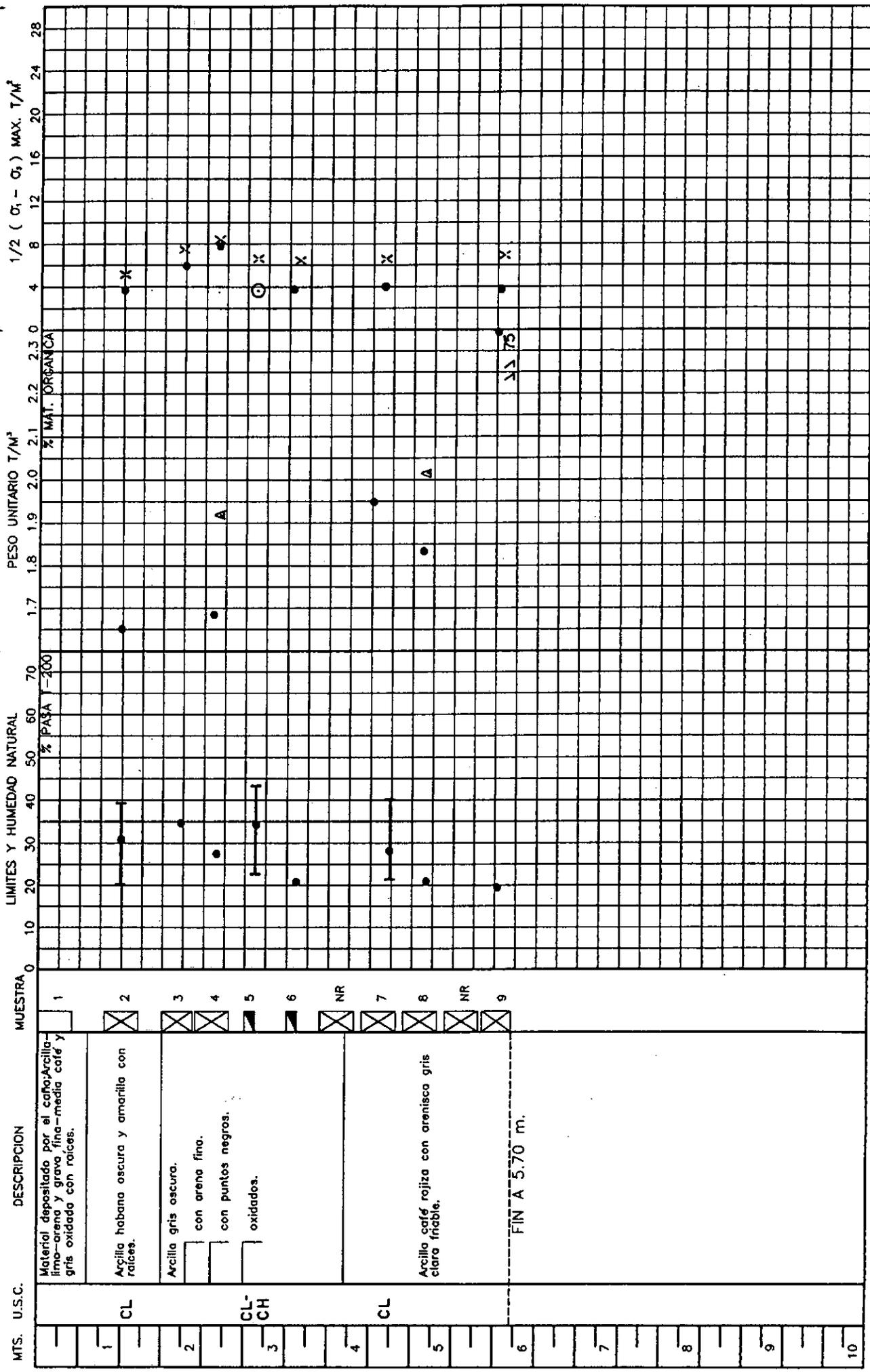
PERFORACION NO. 145



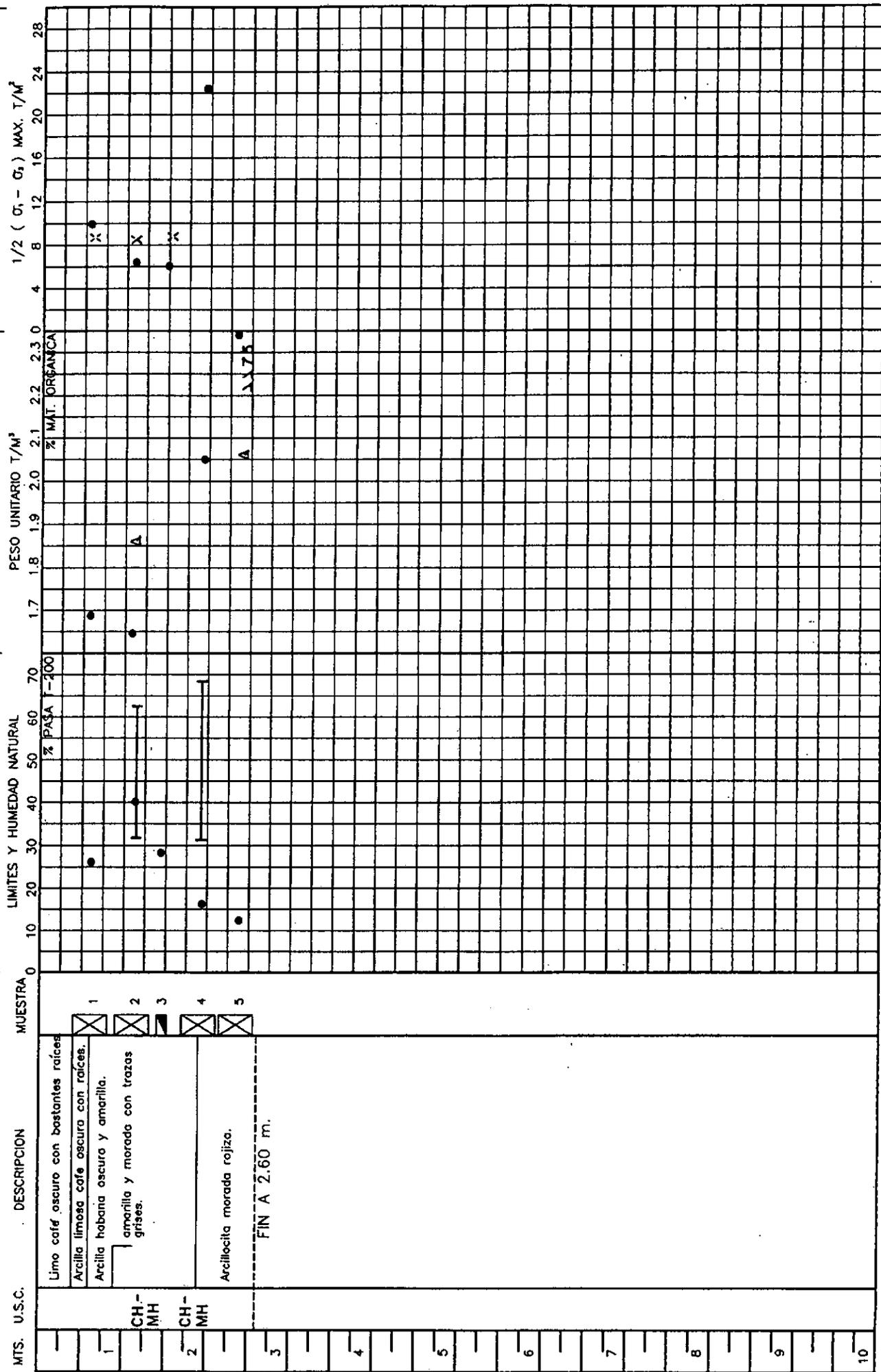
TRINCHERA NO. 146

MTS. U.S.C.	DESCRIPCION	MUESTRA	LIMITES Y HUMEDAD NATURAL	% PASA (-200)	% PASA (-100)	1.7	1.8	1.9	2.0	2.1	2.2	2.3	0	4	8	12	16	20	24	28	1/2 (σ _v - σ _s) MAX. T/M ²	NUMERO DE GOLPES POR PIE (.)
1	Arcilla amarilla y morada.	0	10	50	70	1.7	1.8	1.9	2.0	2.1	2.2	2.3	0	4	8	12	16	20	24	28		
1	Limo café oscuro con raíces.	0	10	50	70	1.7	1.8	1.9	2.0	2.1	2.2	2.3	0	4	8	12	16	20	24	28		
2	FIN A 1.40 m.																					
3																						
4																						
5																						
6																						
7																						
8																						
9																						
10																						

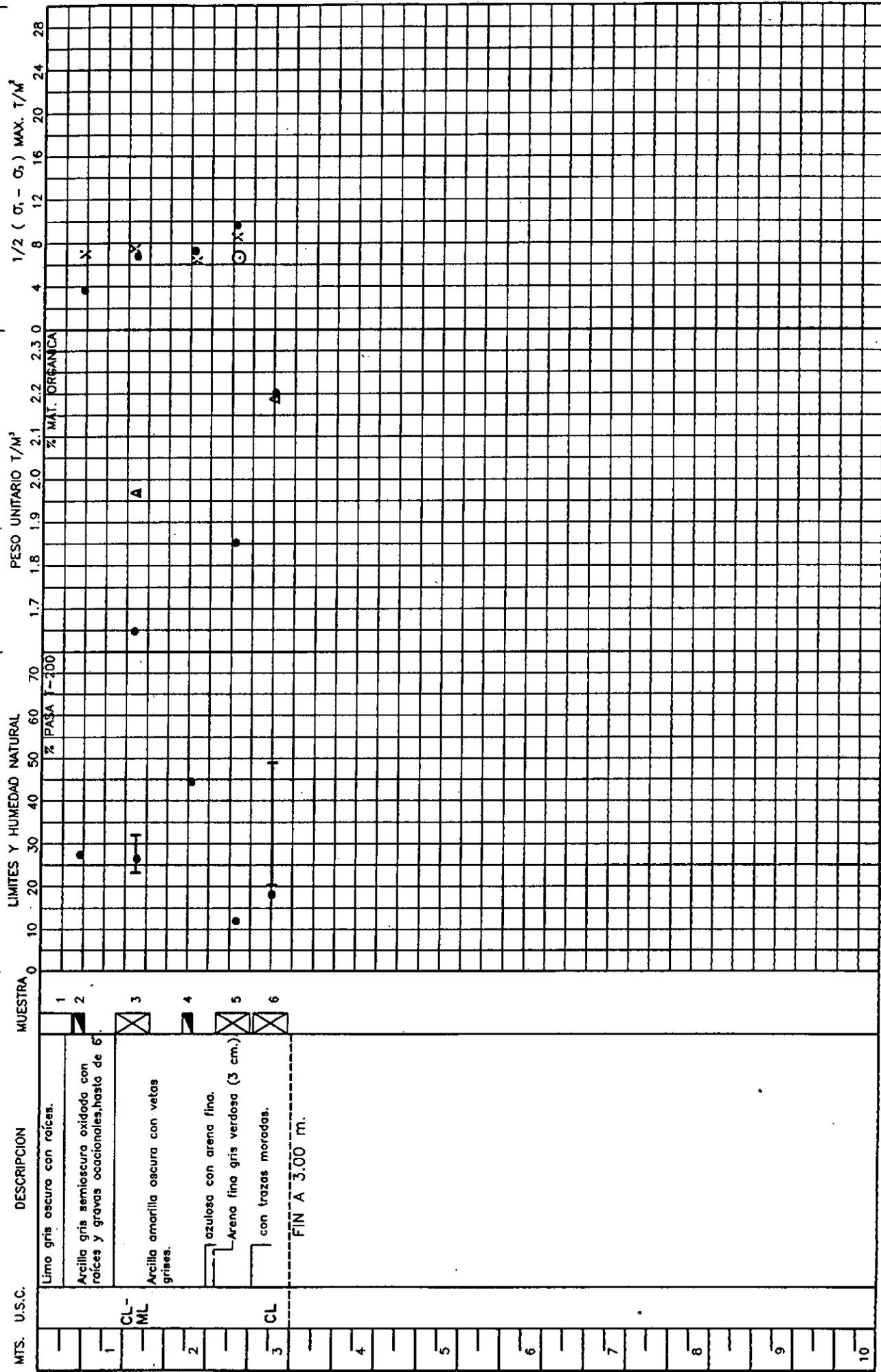
PERFORACION NO. 147



PERFORACION NO. 148



PERFORACION NO. 149



PERFORACION NO. 150

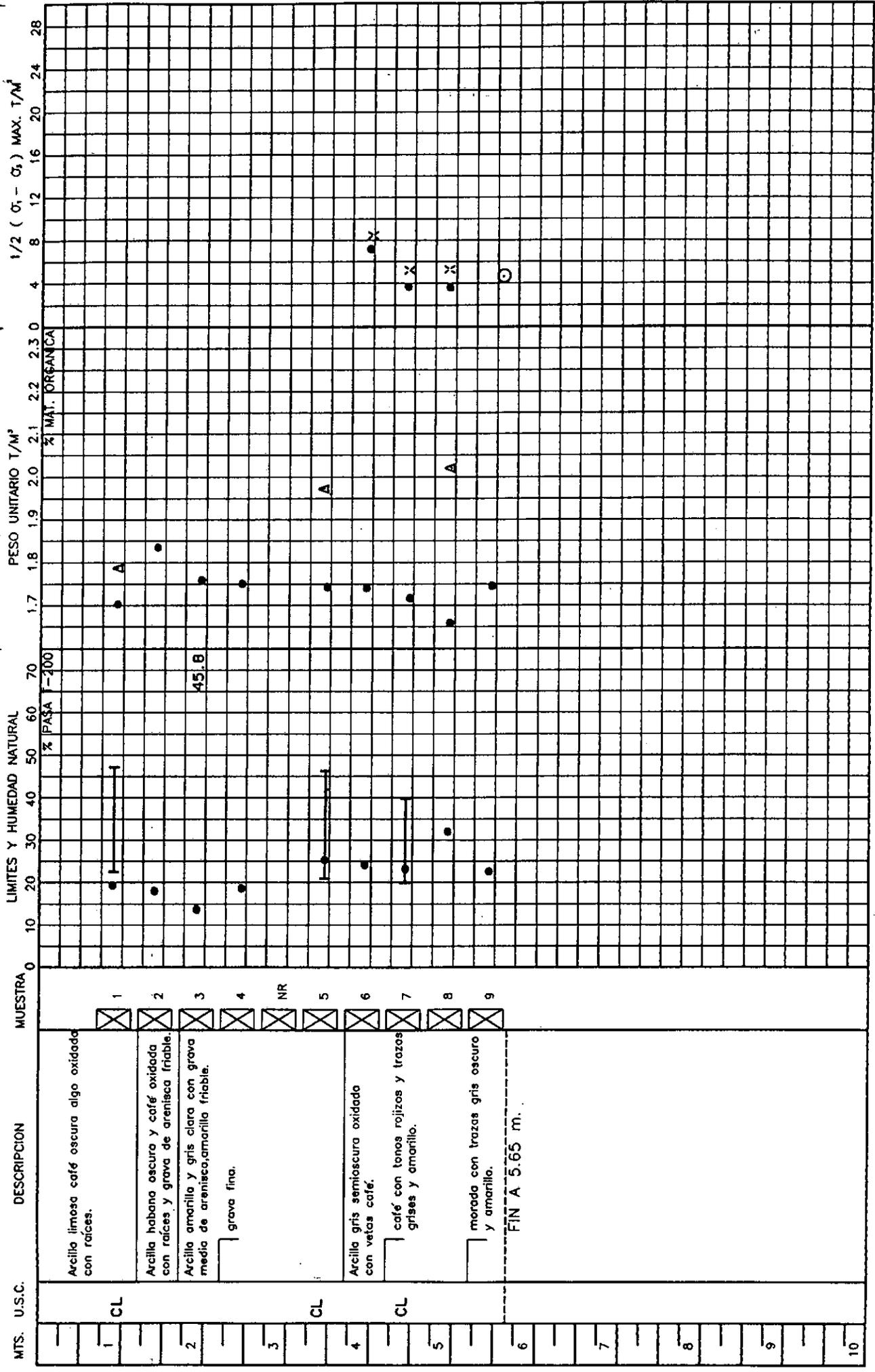
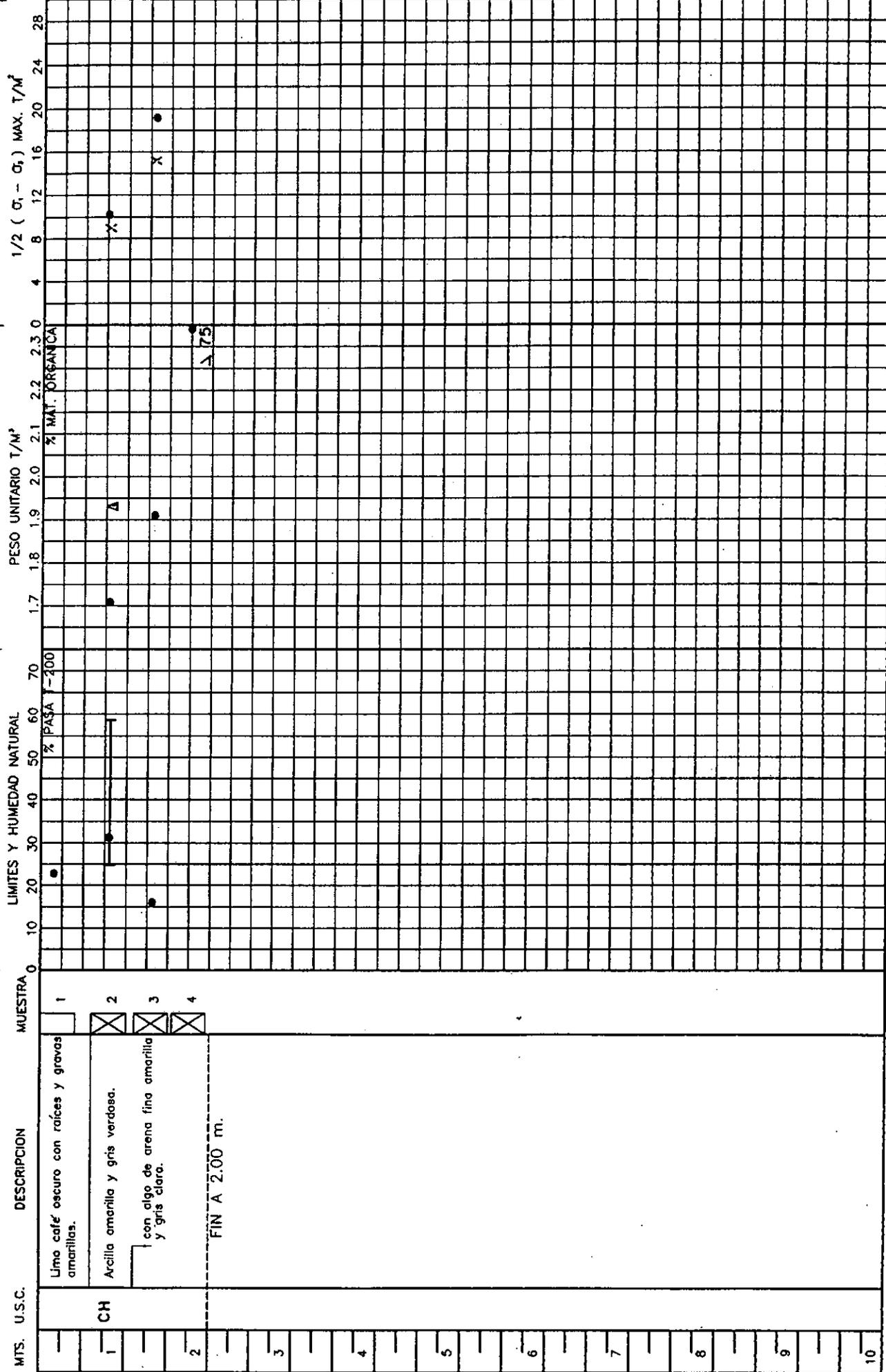
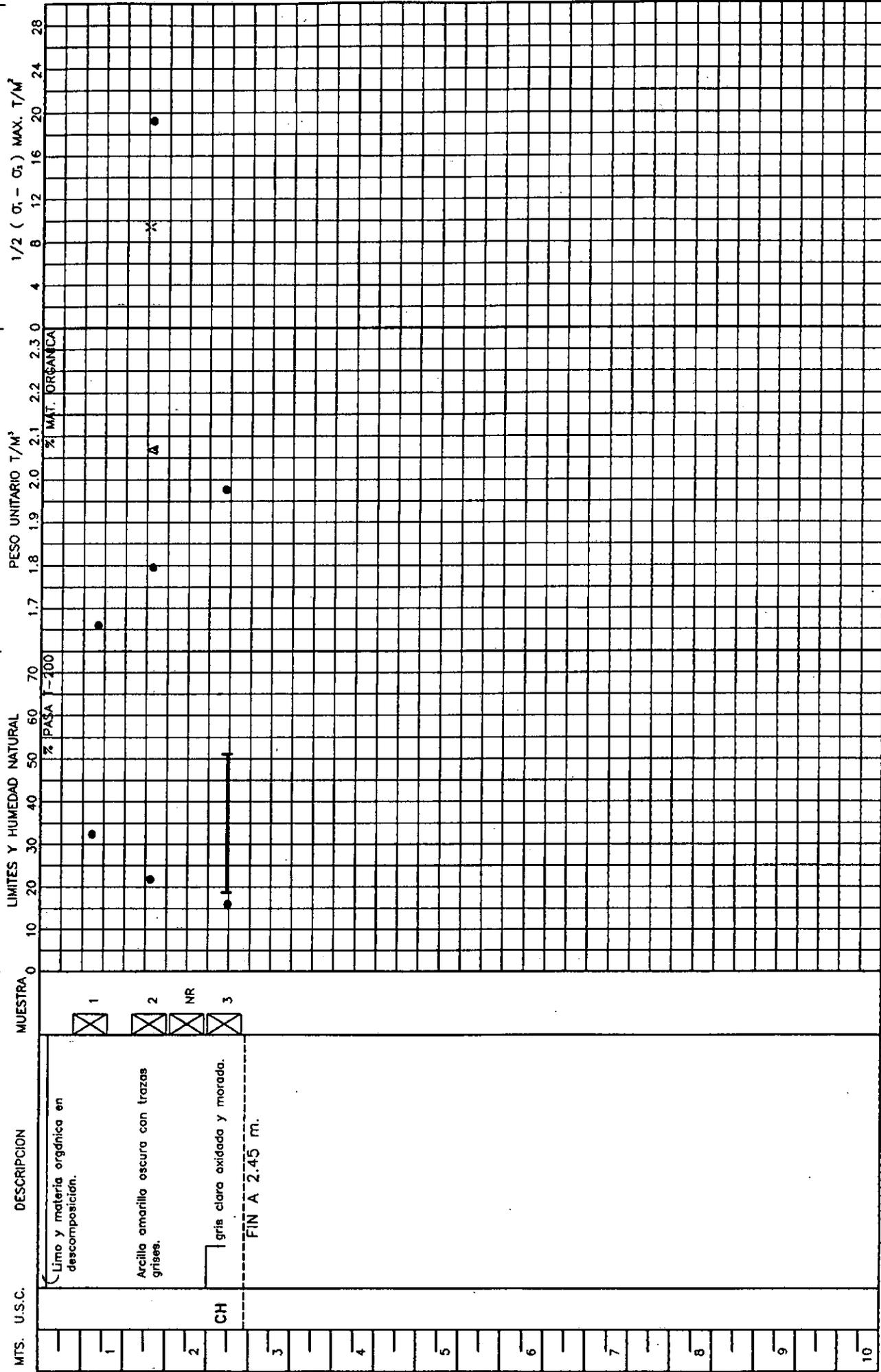


FIGURA 15
000015

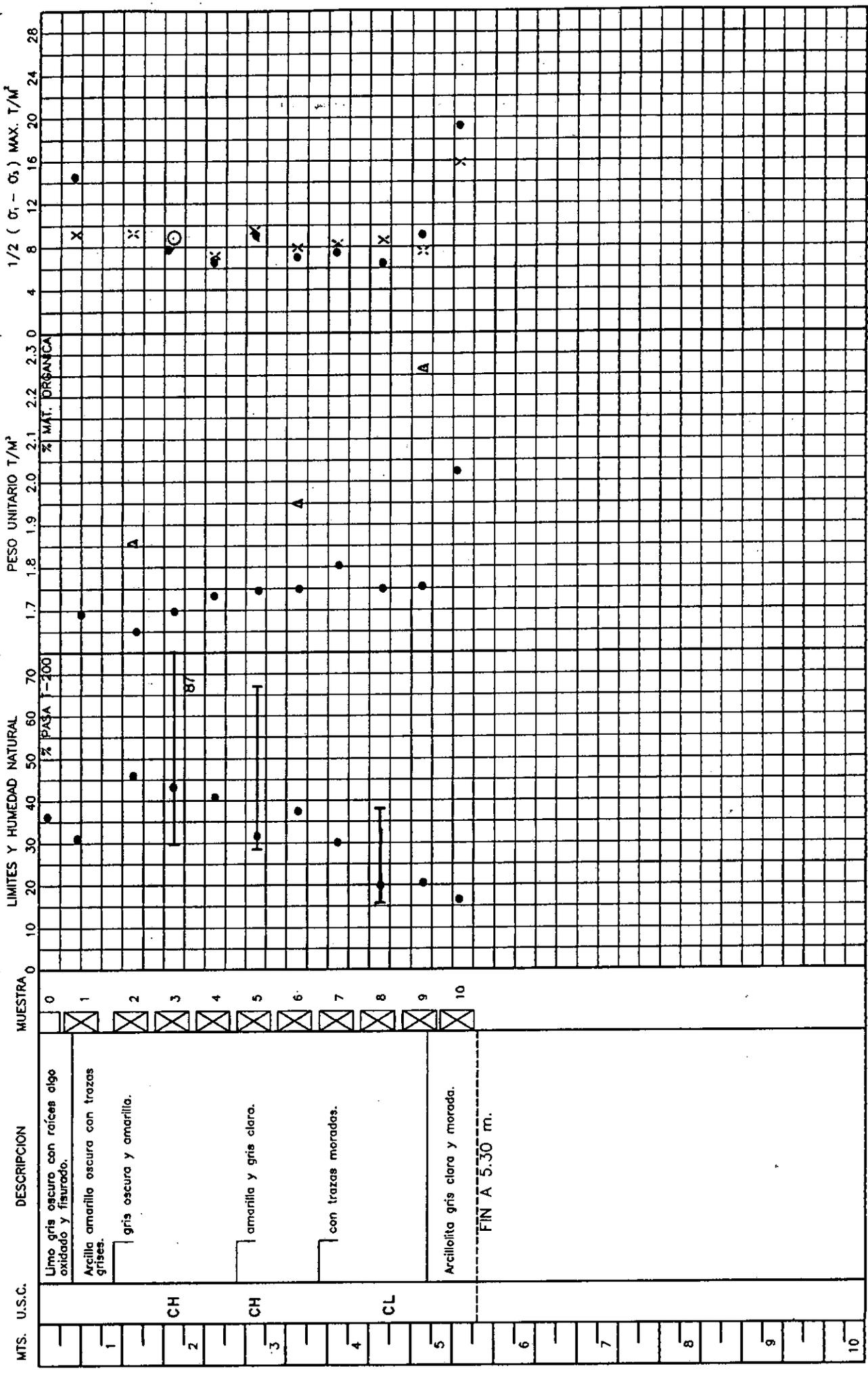
PERFORACION NO. 151



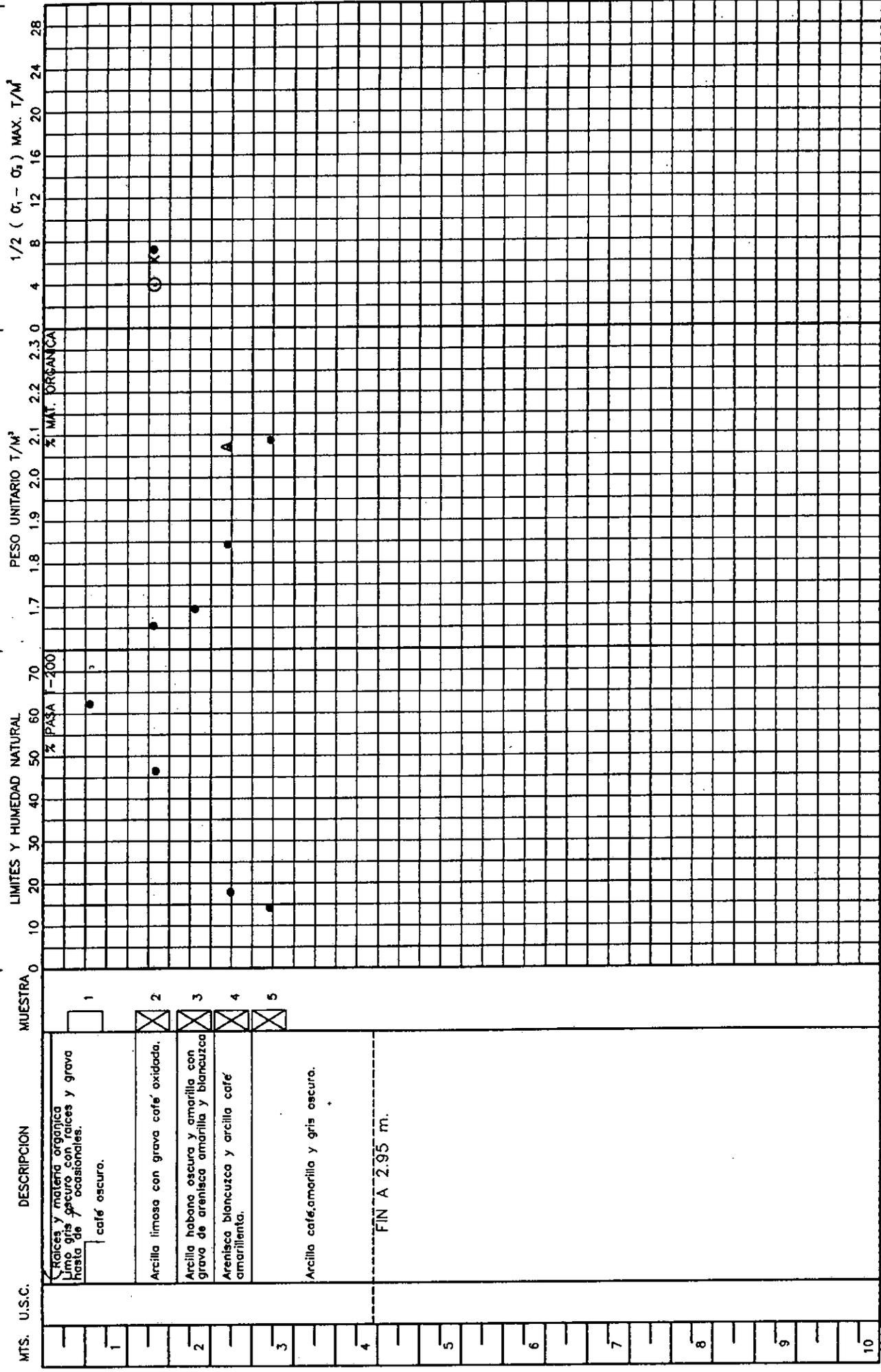
PERFORACION NO. 152



PERFORACION NO. 153



PERFORACION NO. 154





INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA.
INGENIEROS CONSULTORES
INVESTIGACION DEL SUBSUELO

TRABAJO NO. 1445 NOMBRE: URB. PARQUES DE ZIPA ZONA B LOCALIZACION AV. C. DE VILLAVICENCIO - CLL 41
COORDENADAS COTA FECHA: NOVIEMBRE DE 1994

PERFORACION NO. 155

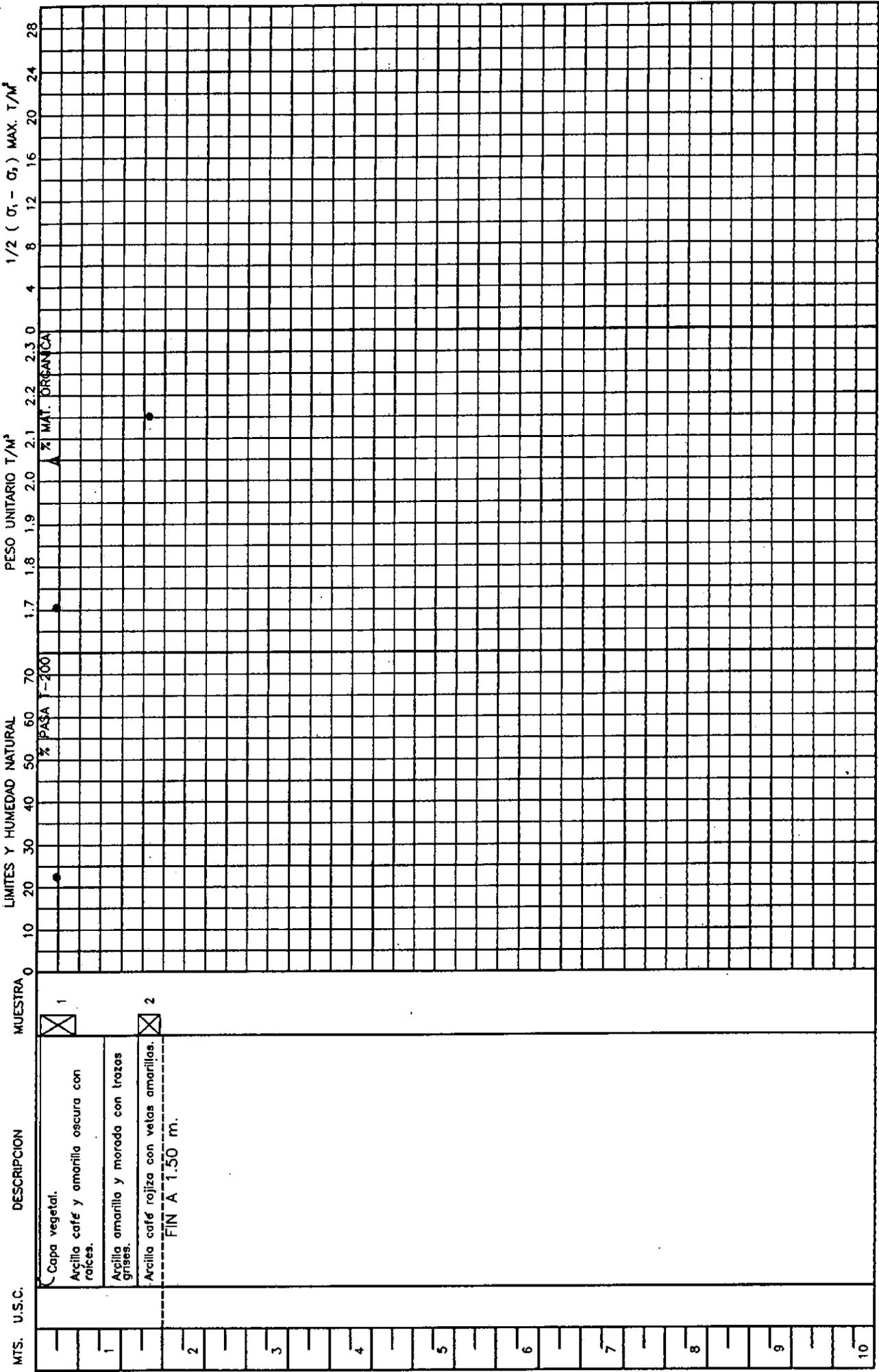
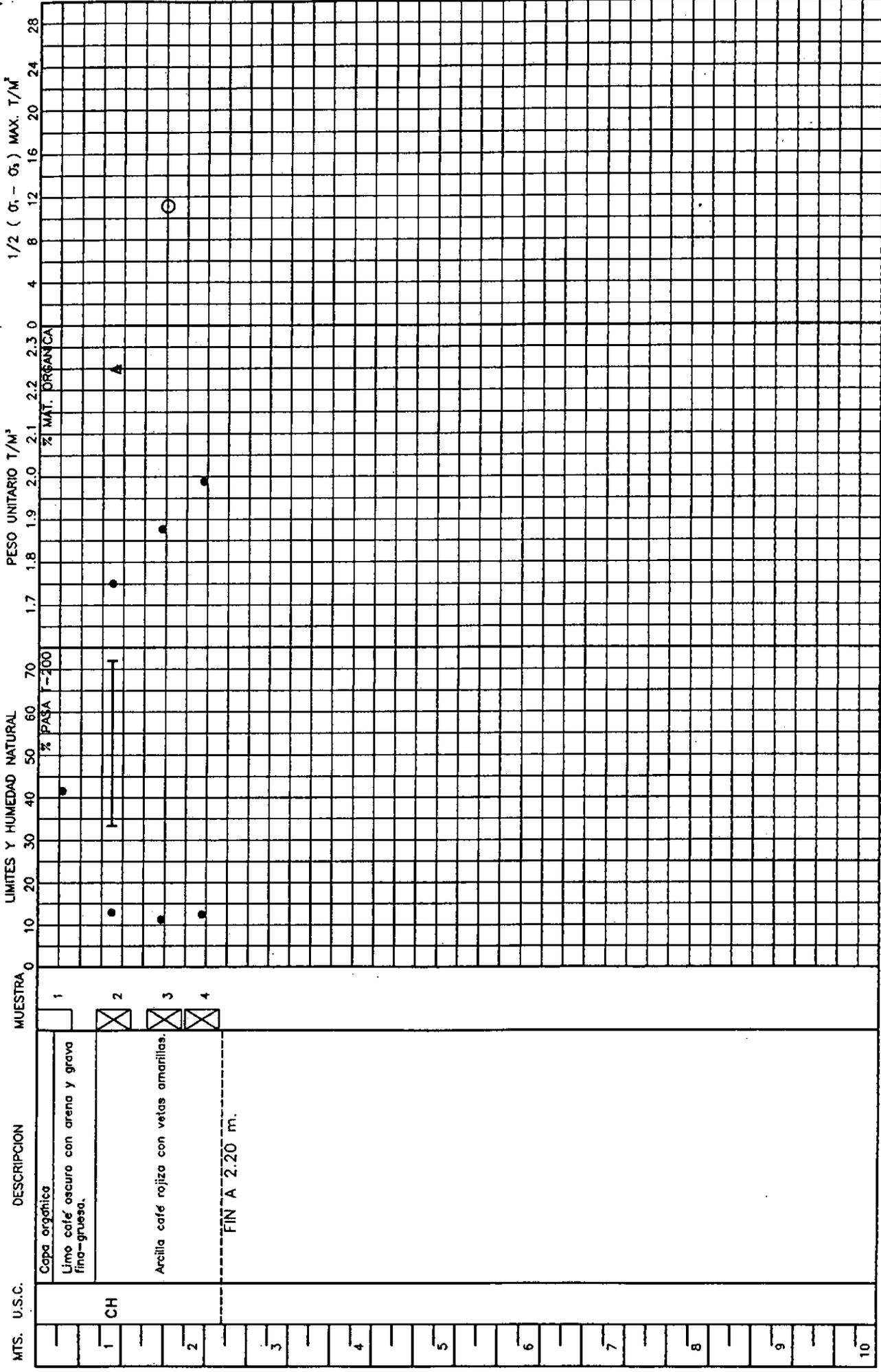


FIGURA 20
000040

PERFORACION NO. 156



PERFORACION NO. 158

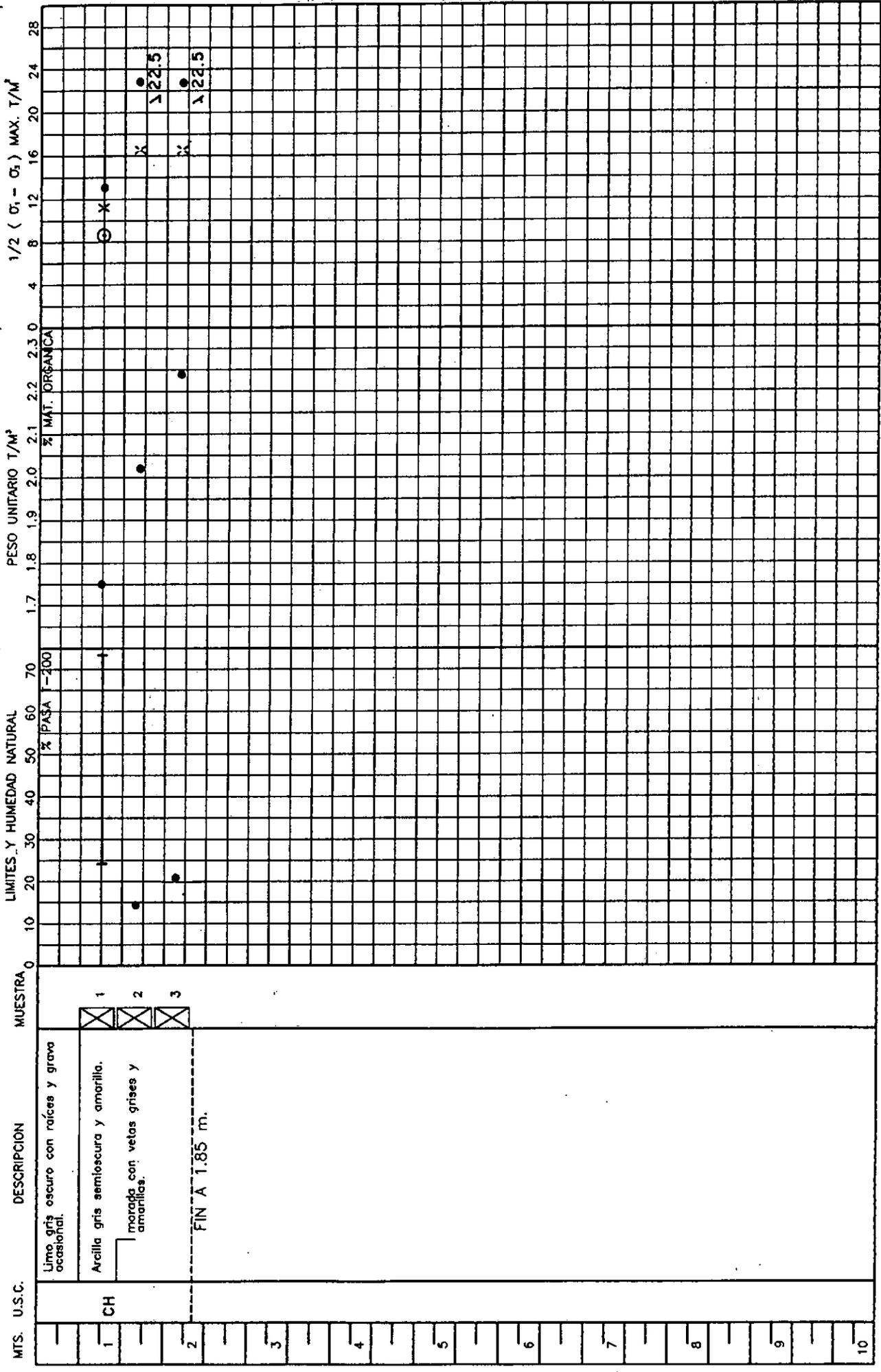
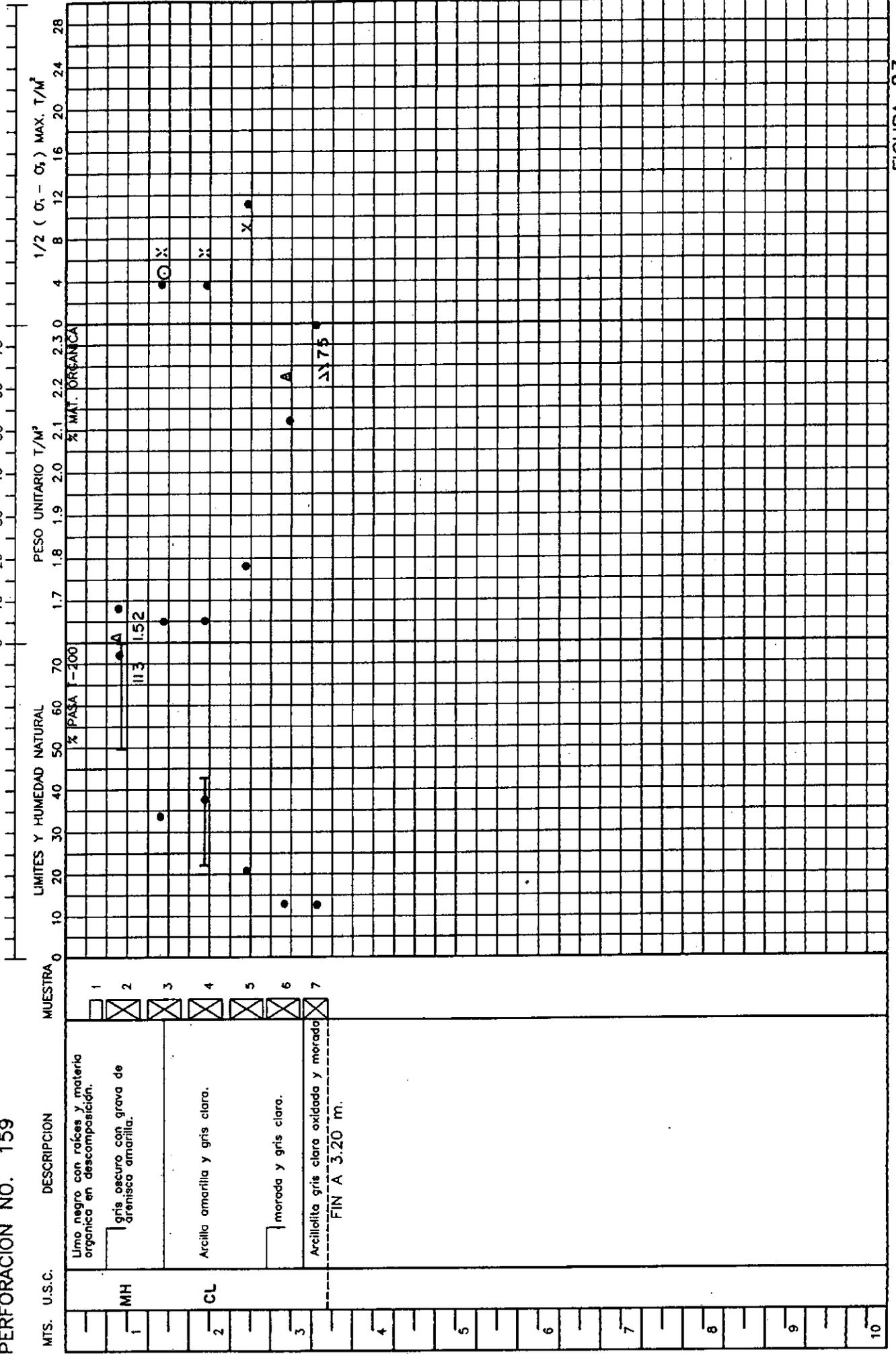


FIGURA 22

000042

PERFORACION NO. 159



PERFORACION NO. 160

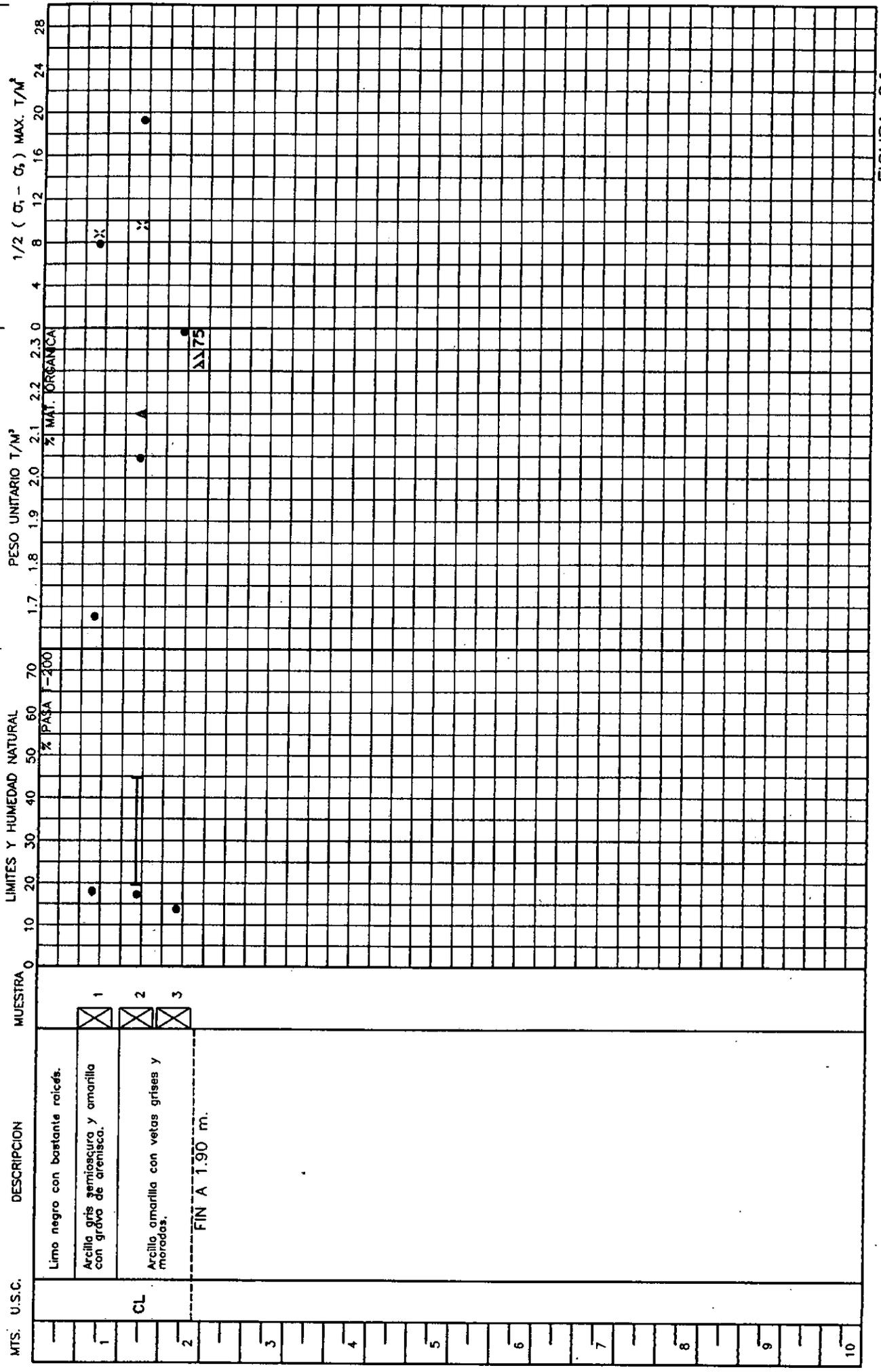
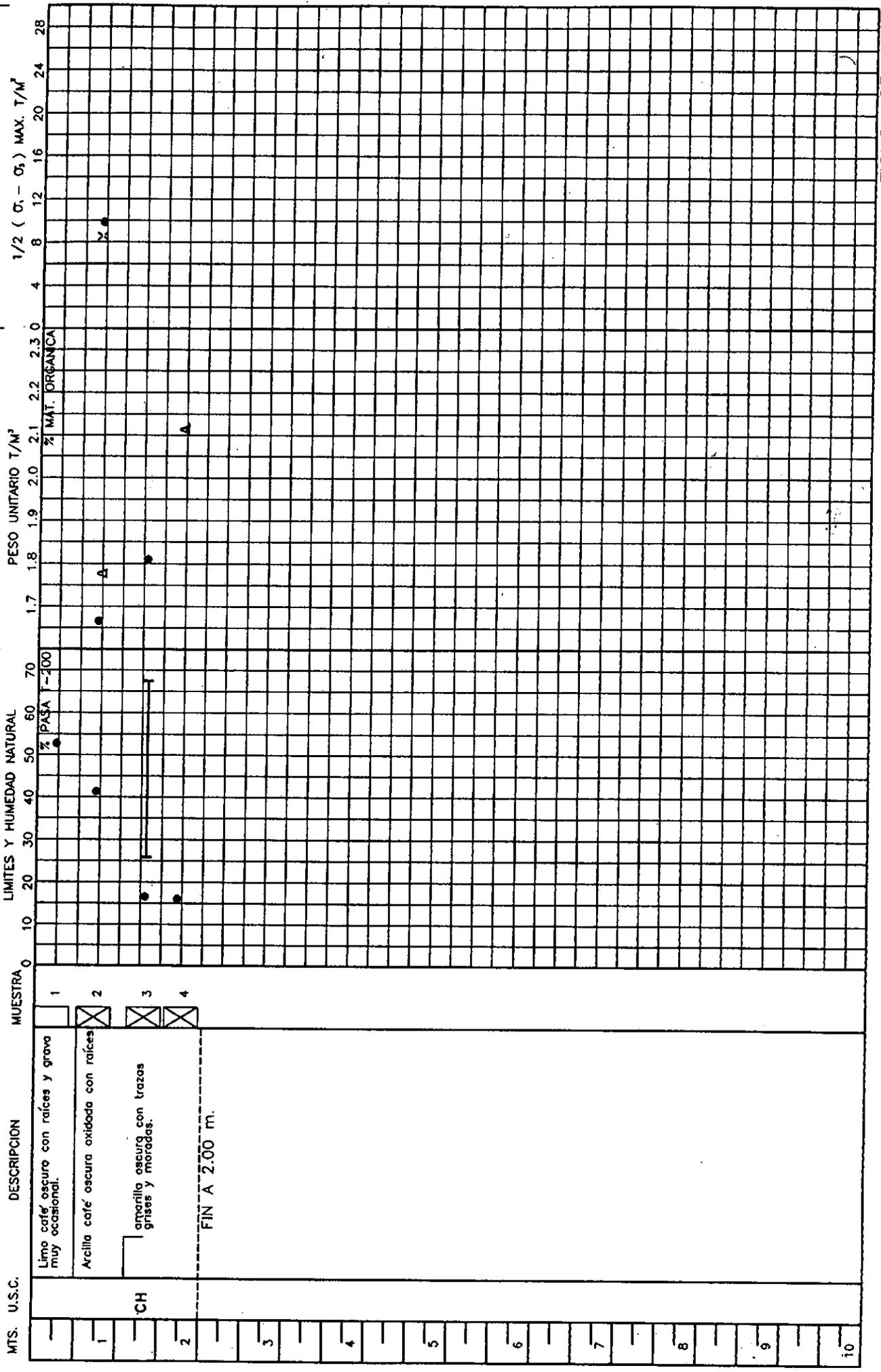
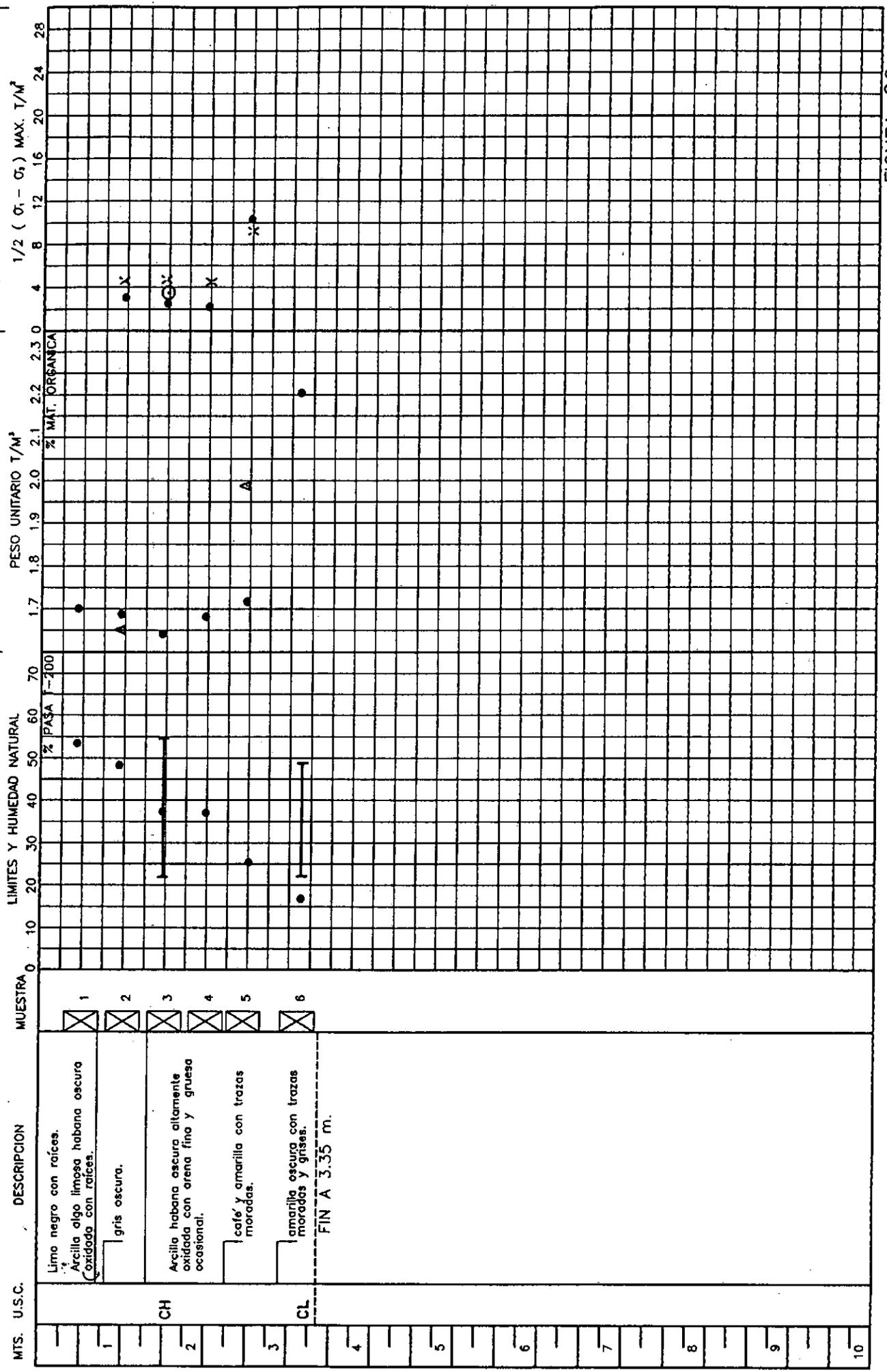


FIGURA 24.

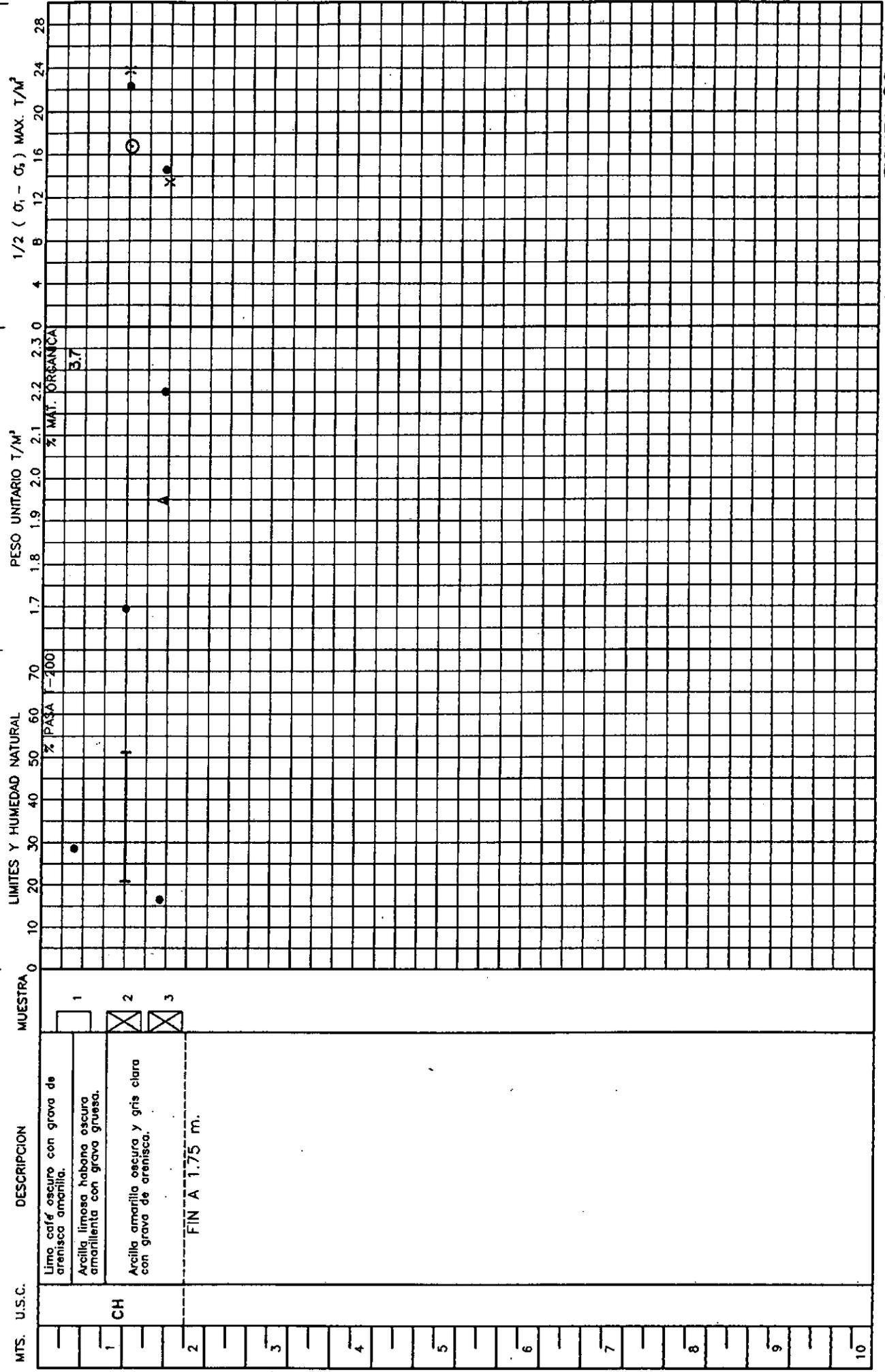
PERFORACION NO. 161



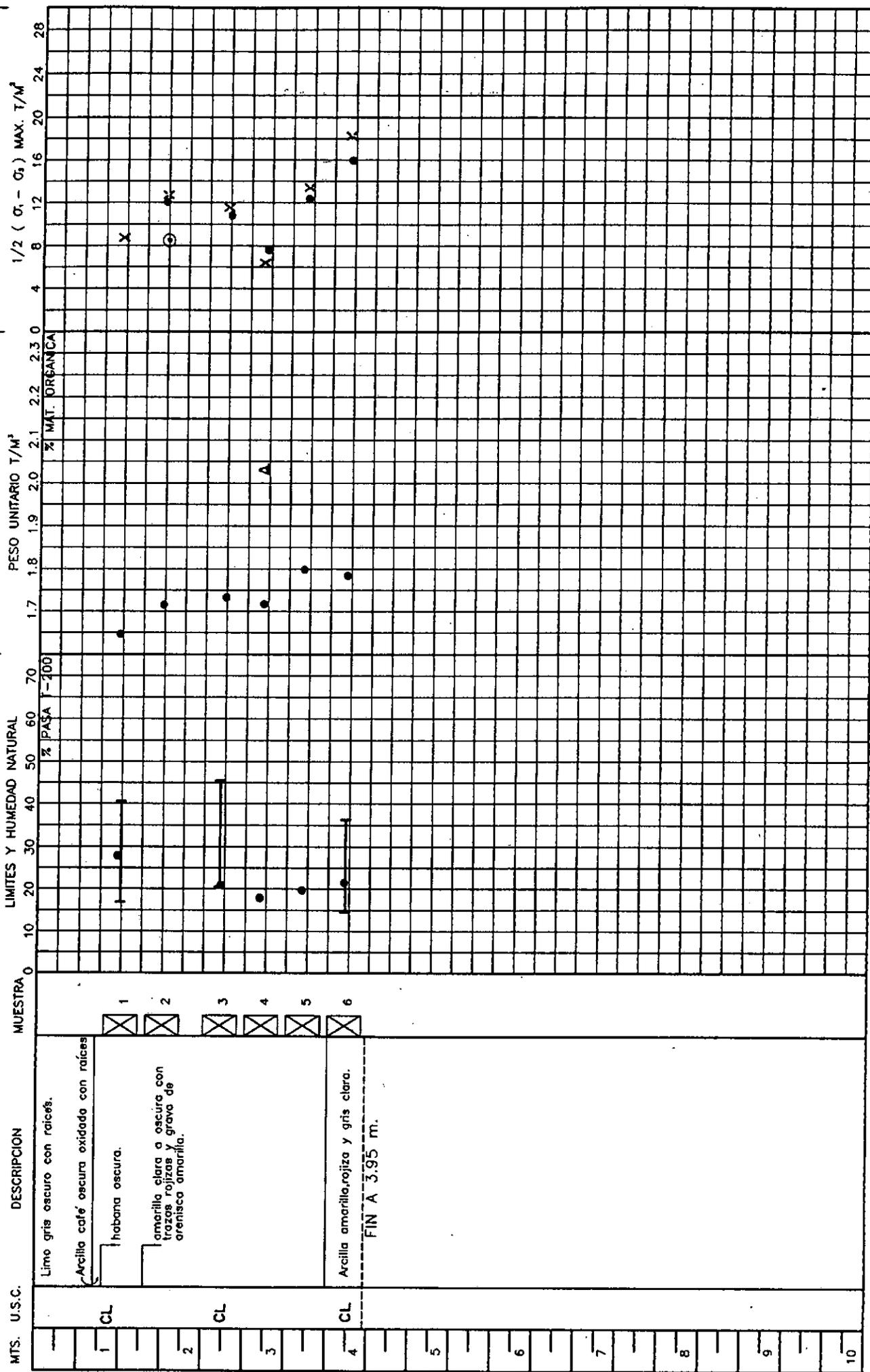
PERFORACION NO. 162



PERFORACION NO. 164



PERFORACION NO. 165



PERFORACION NO. 166

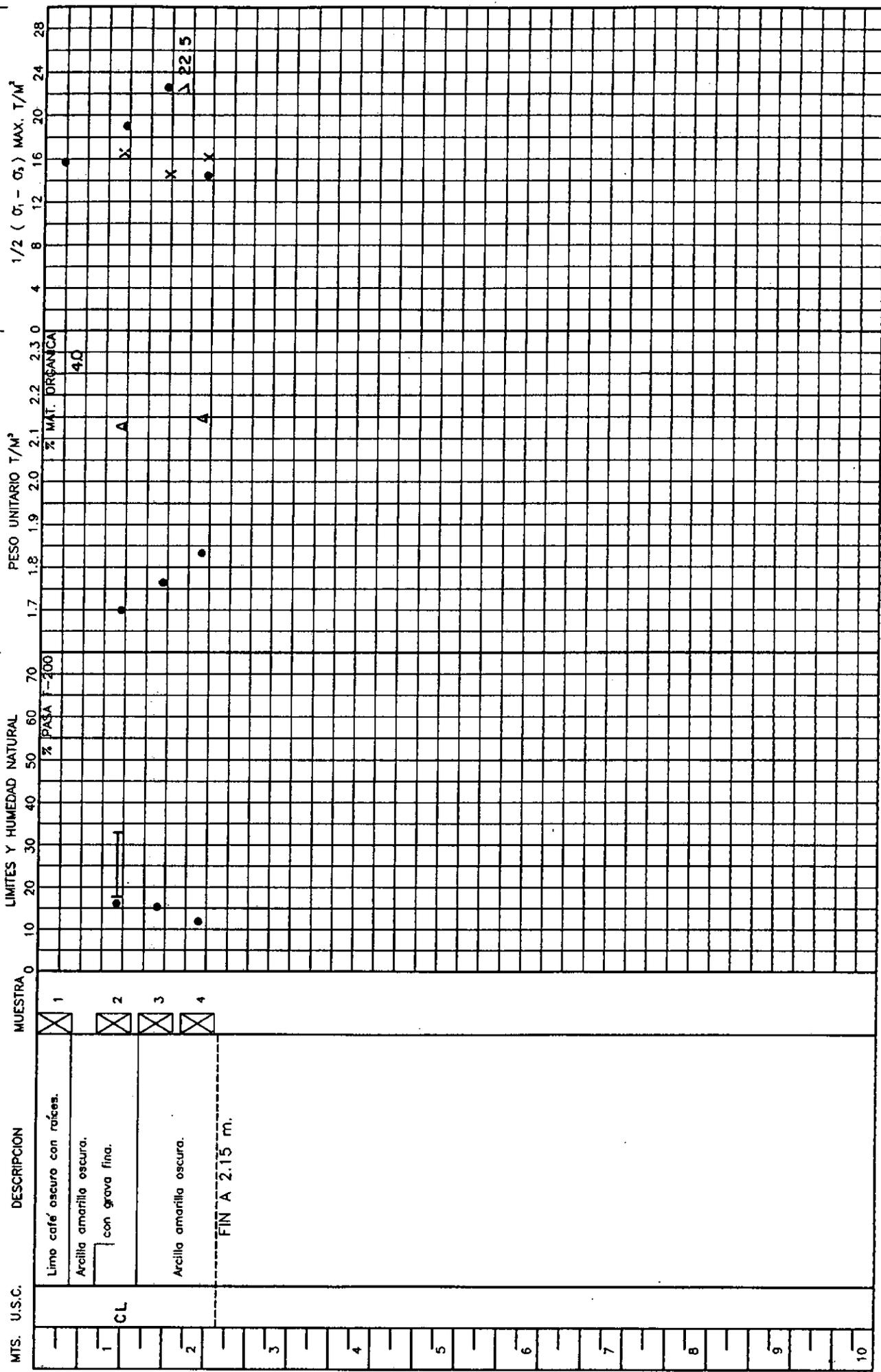
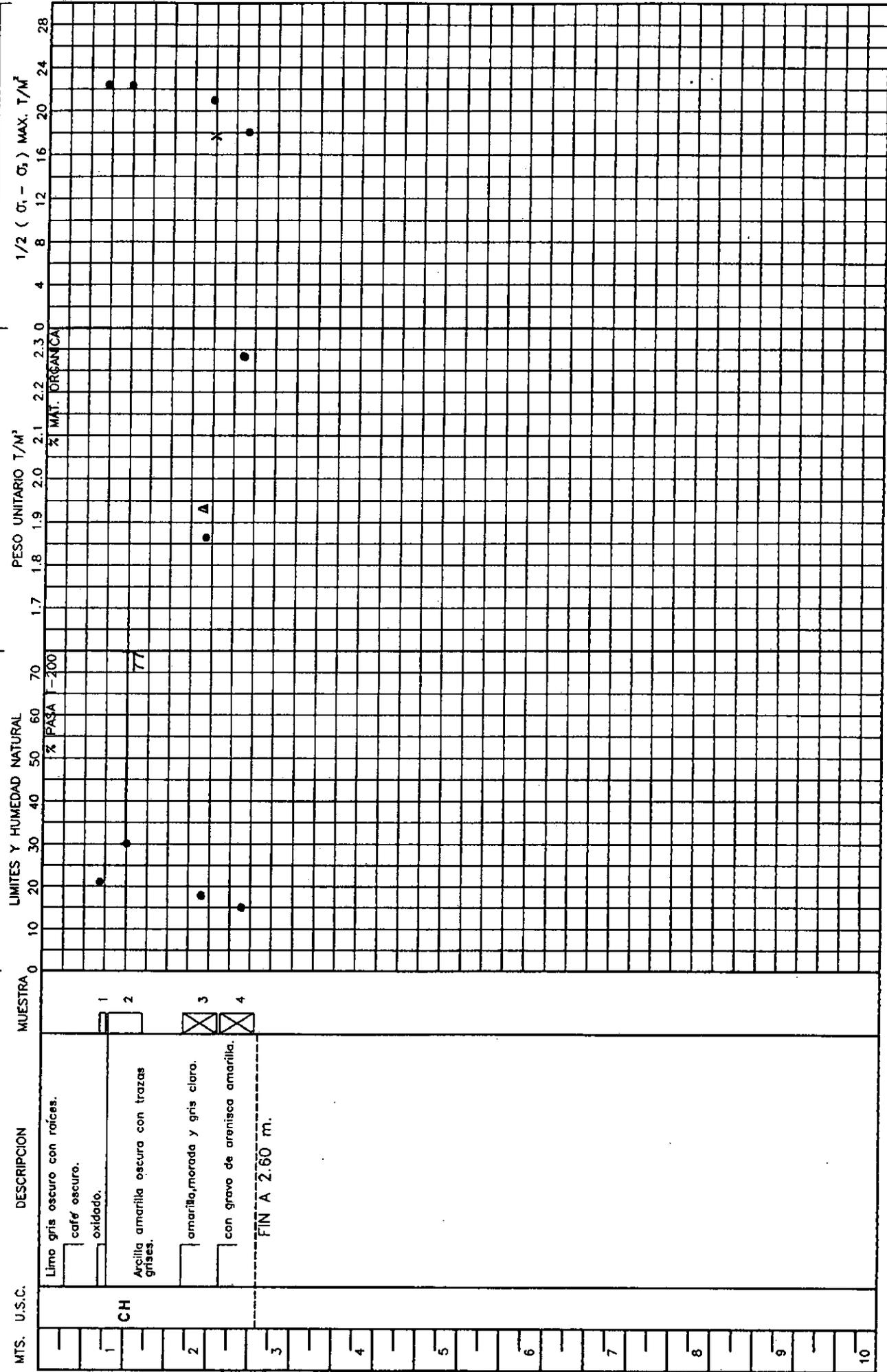


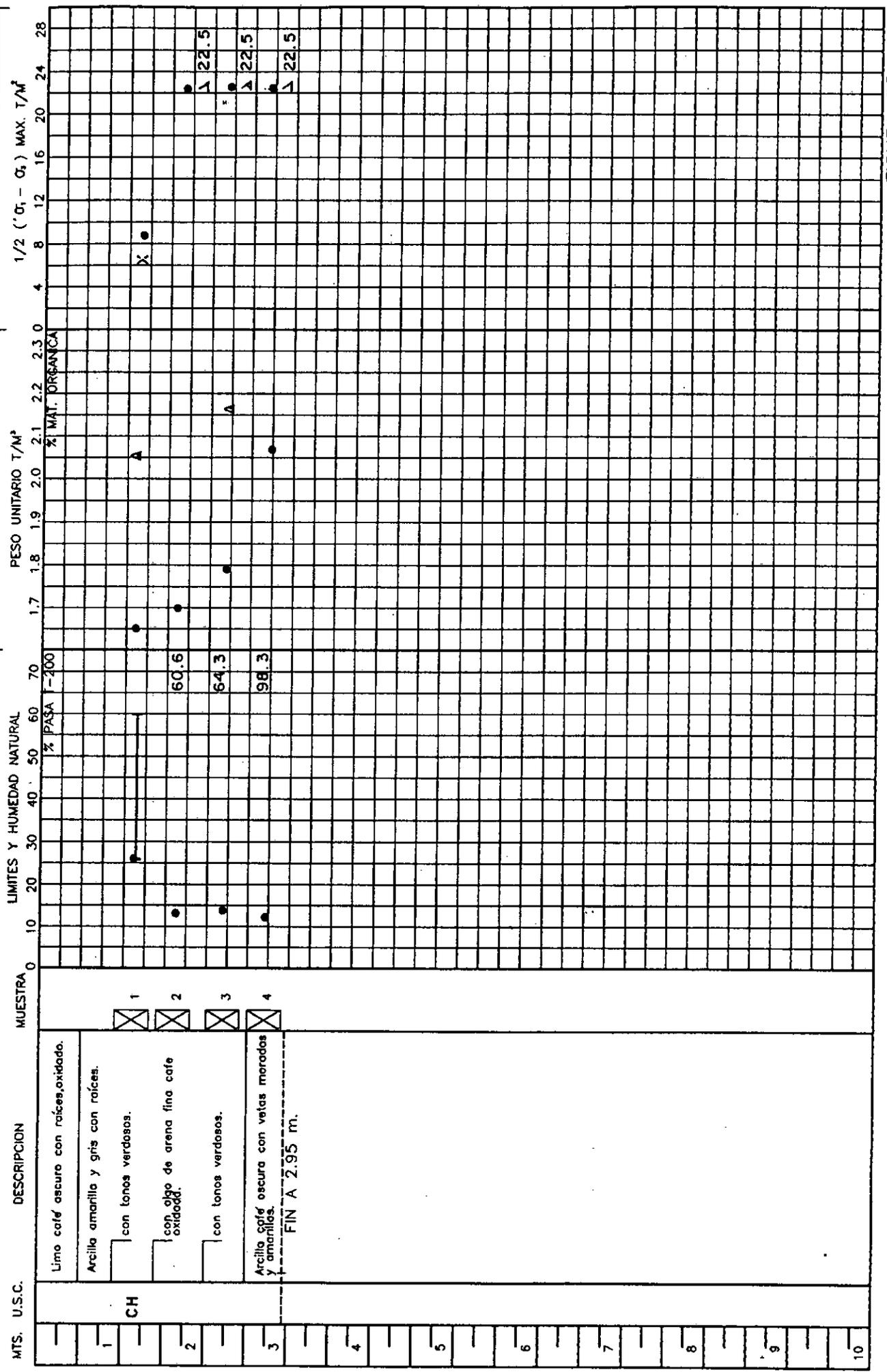
FIGURA 30

000050

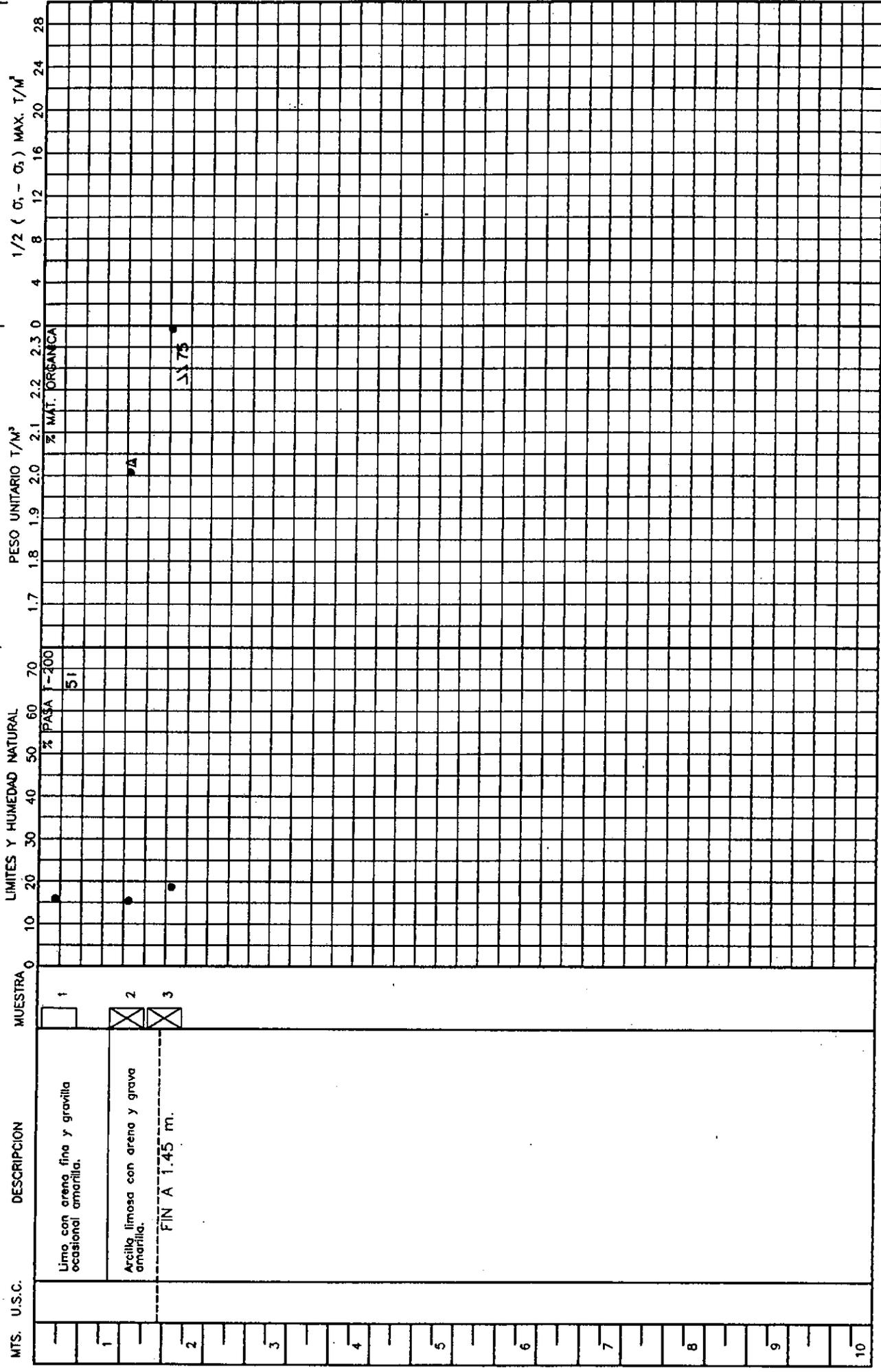
PERFORACION NO. 167



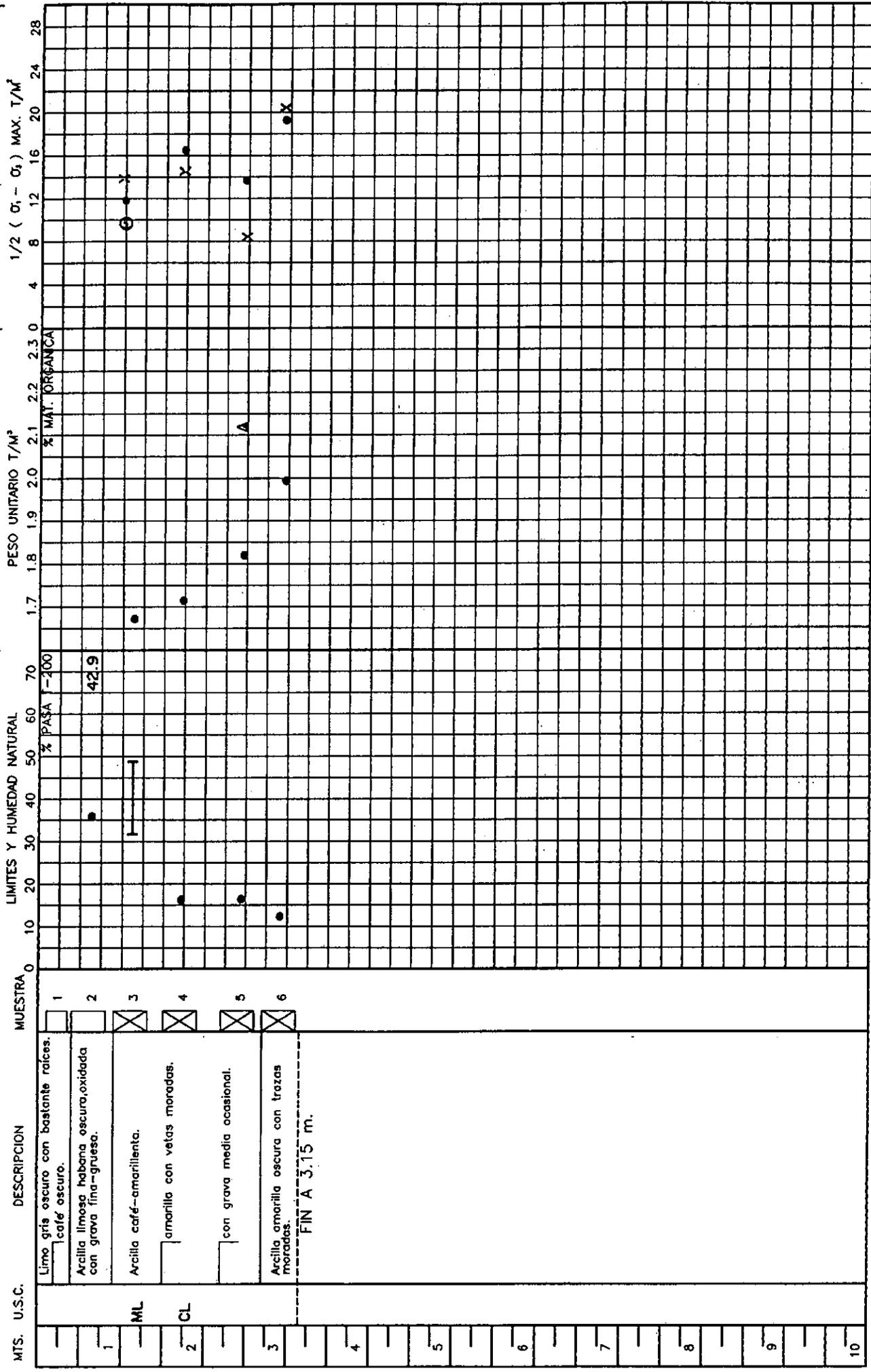
PERFORACION NO. 168



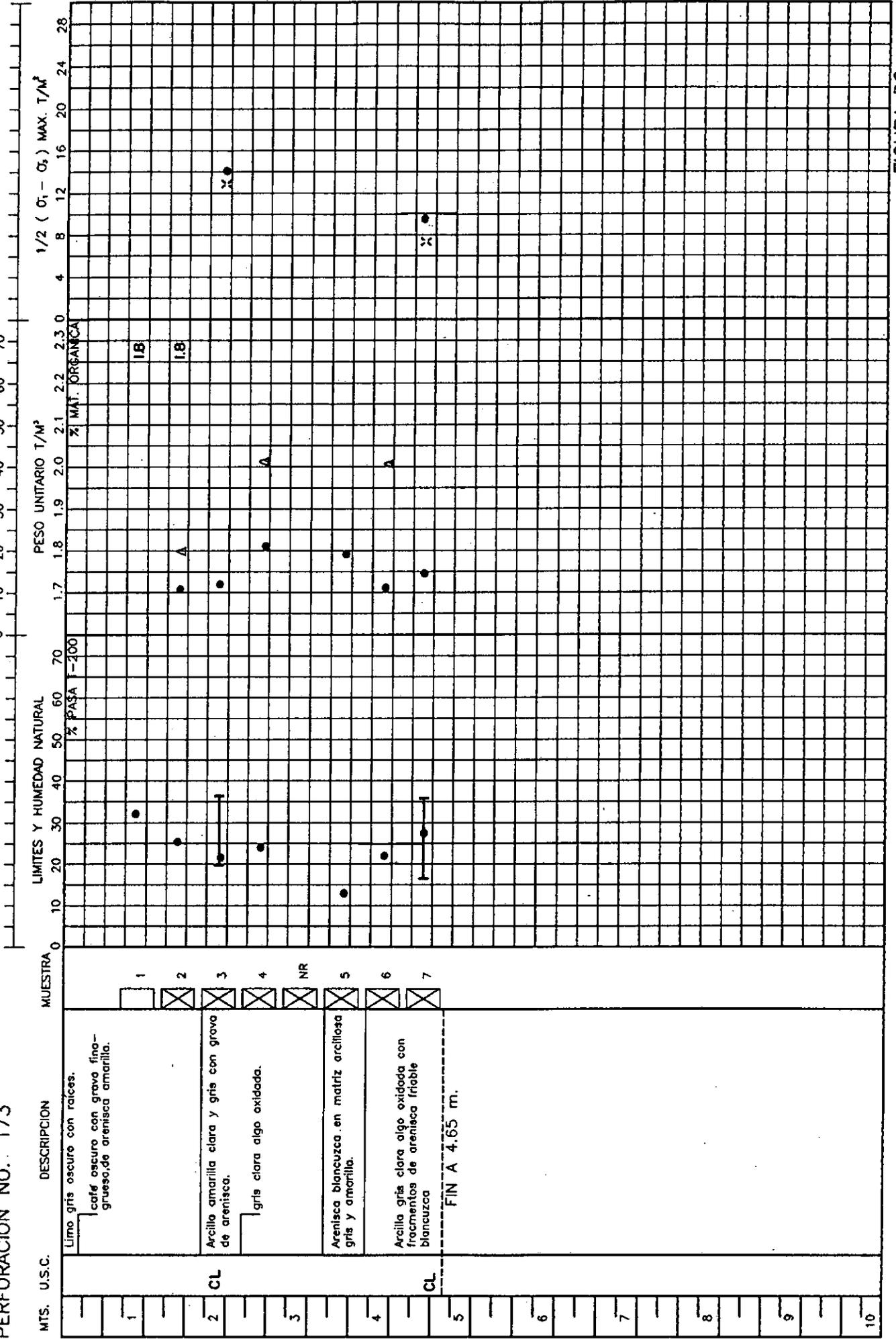
PERFORACION NO. 171



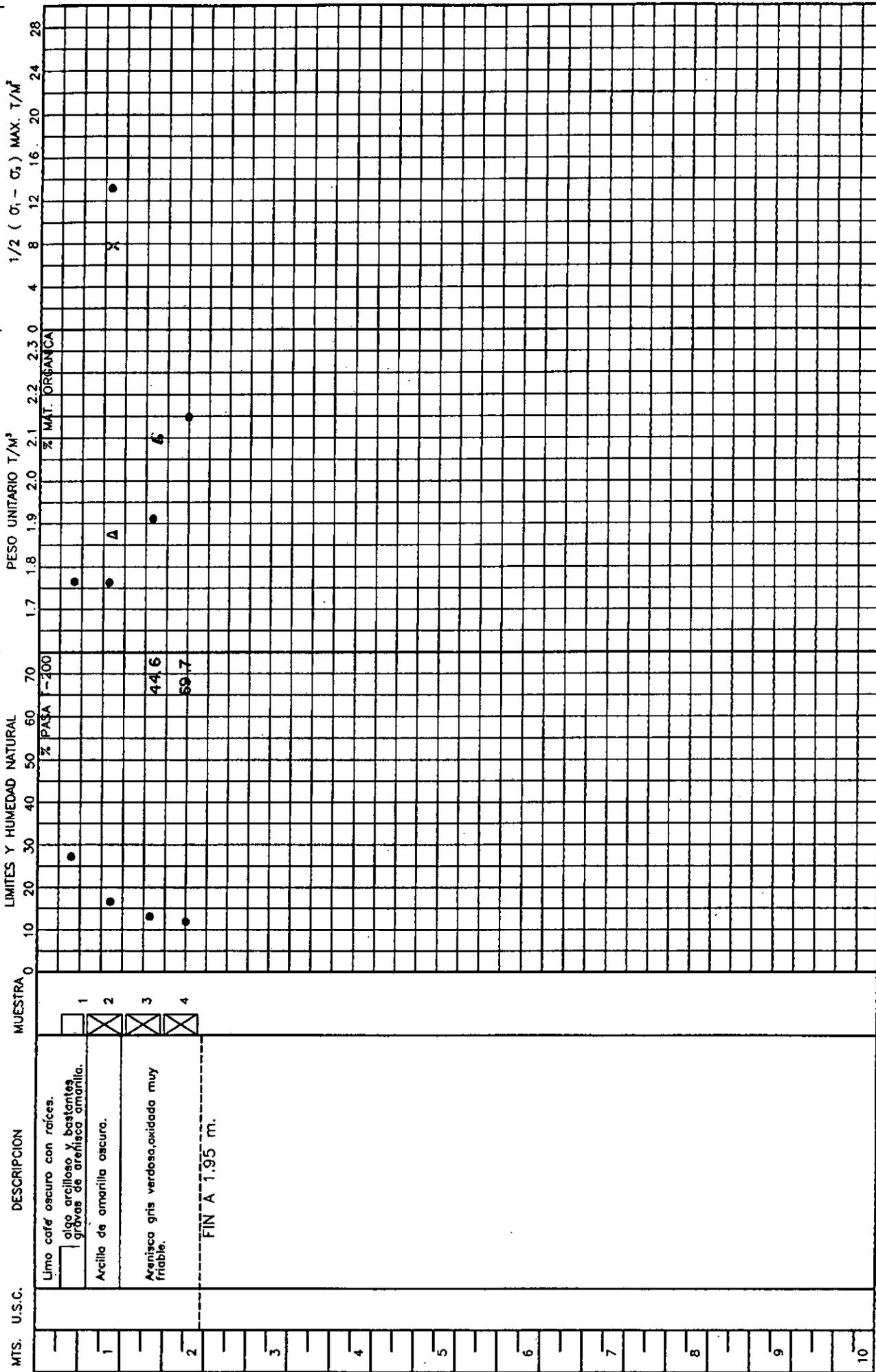
PERFORACION NO. 172



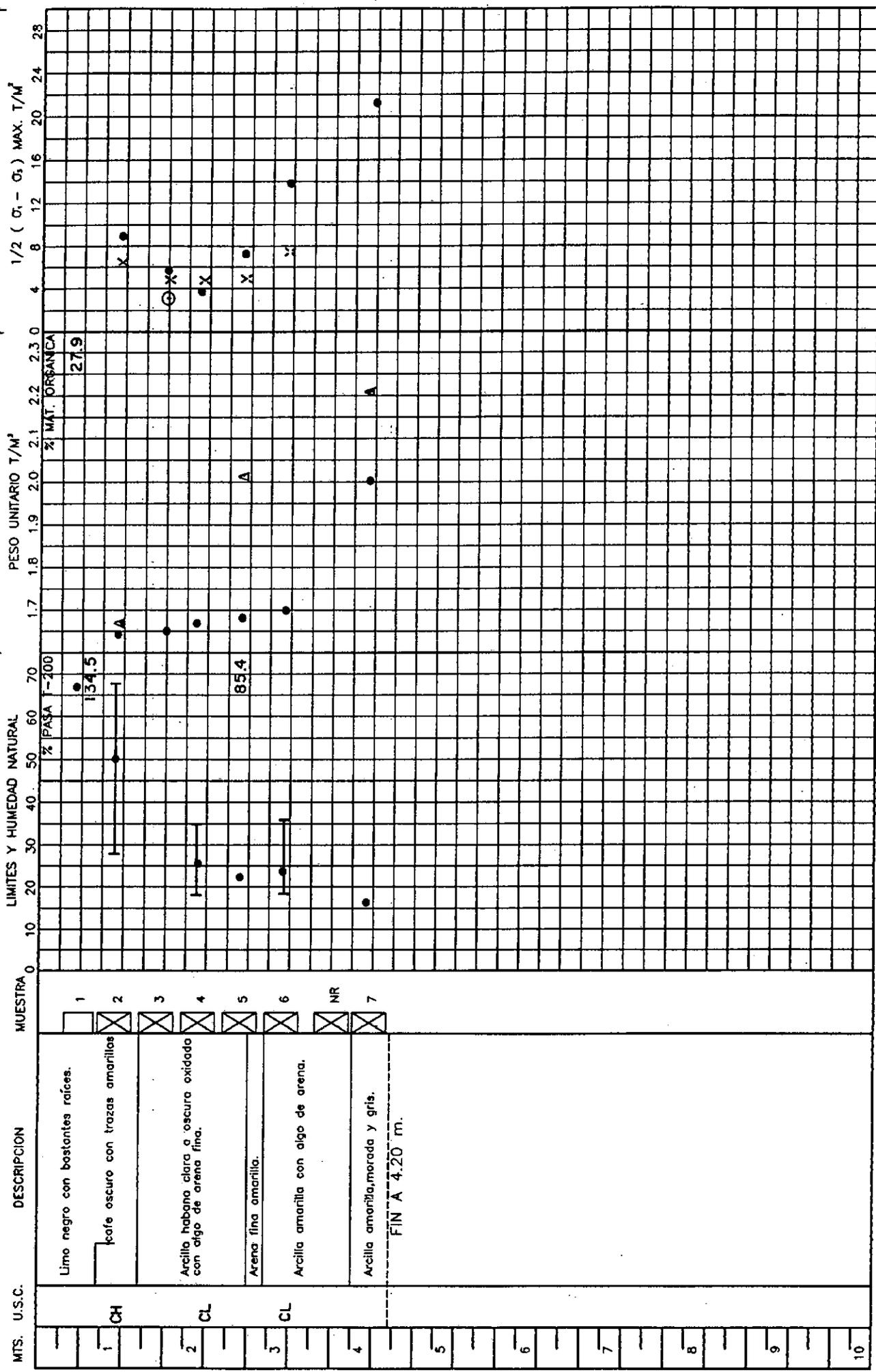
PERFORACION NO. 173



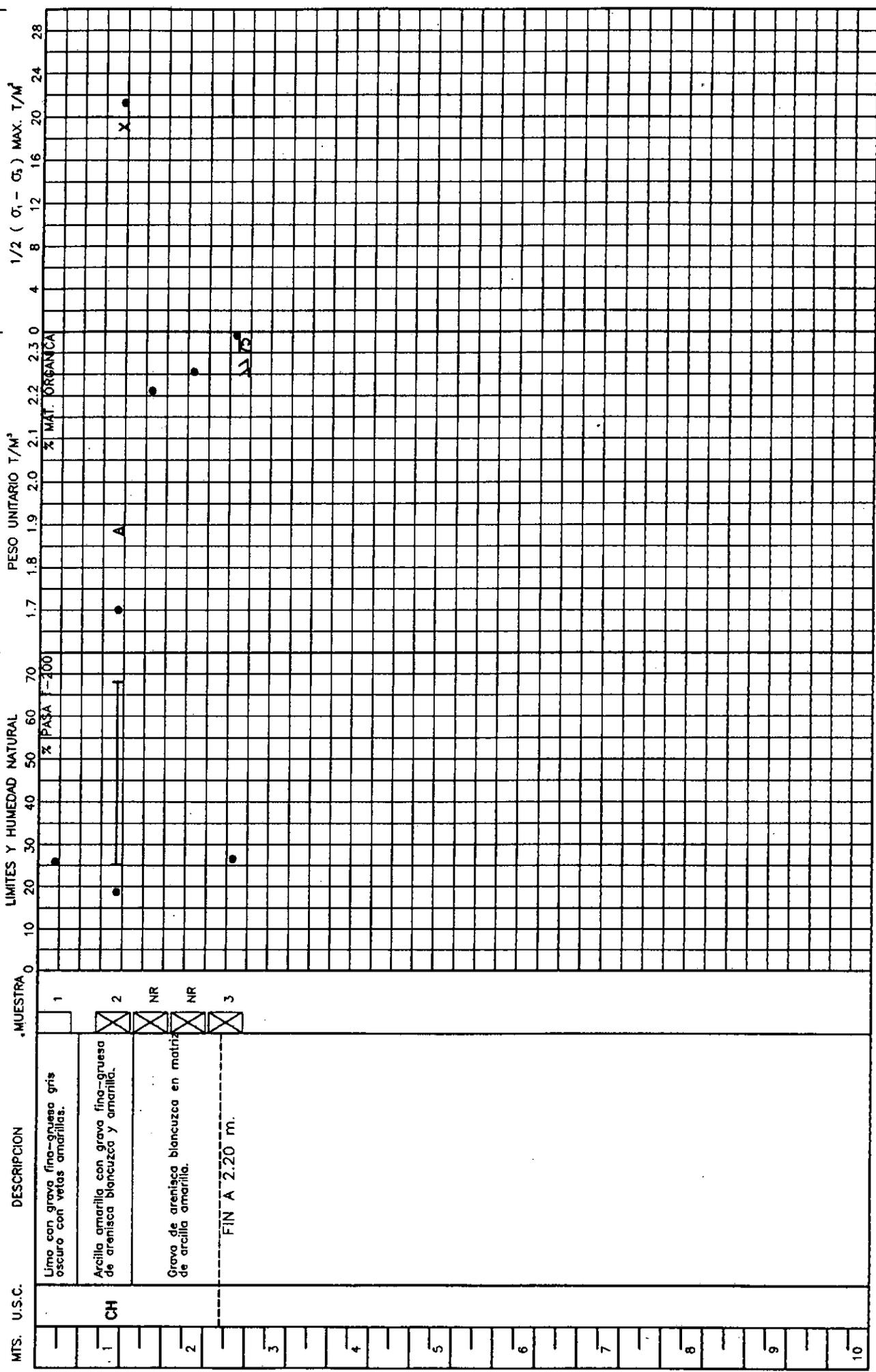
PERFORACION NO. 174



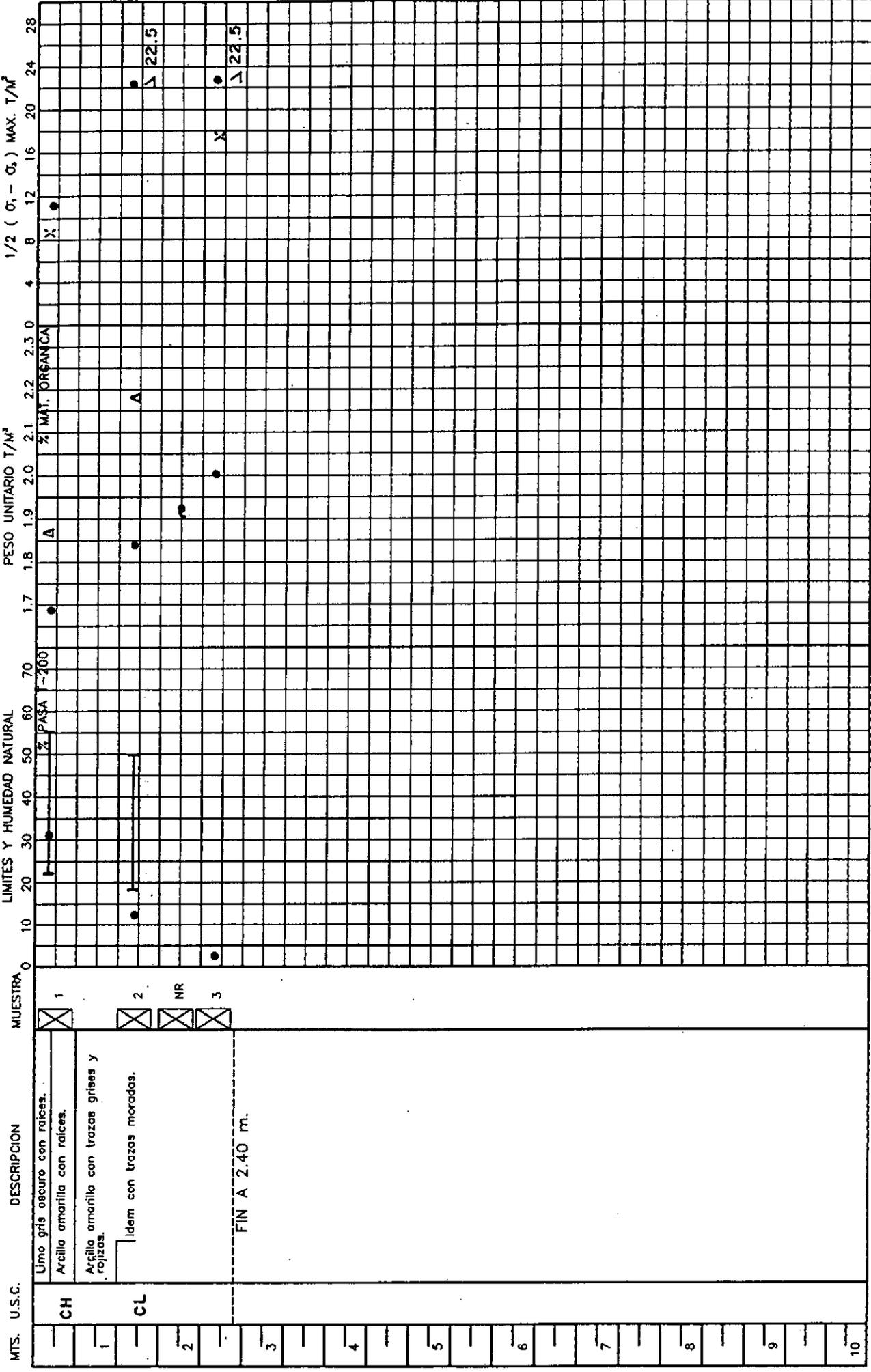
PERFORACION NO. 175



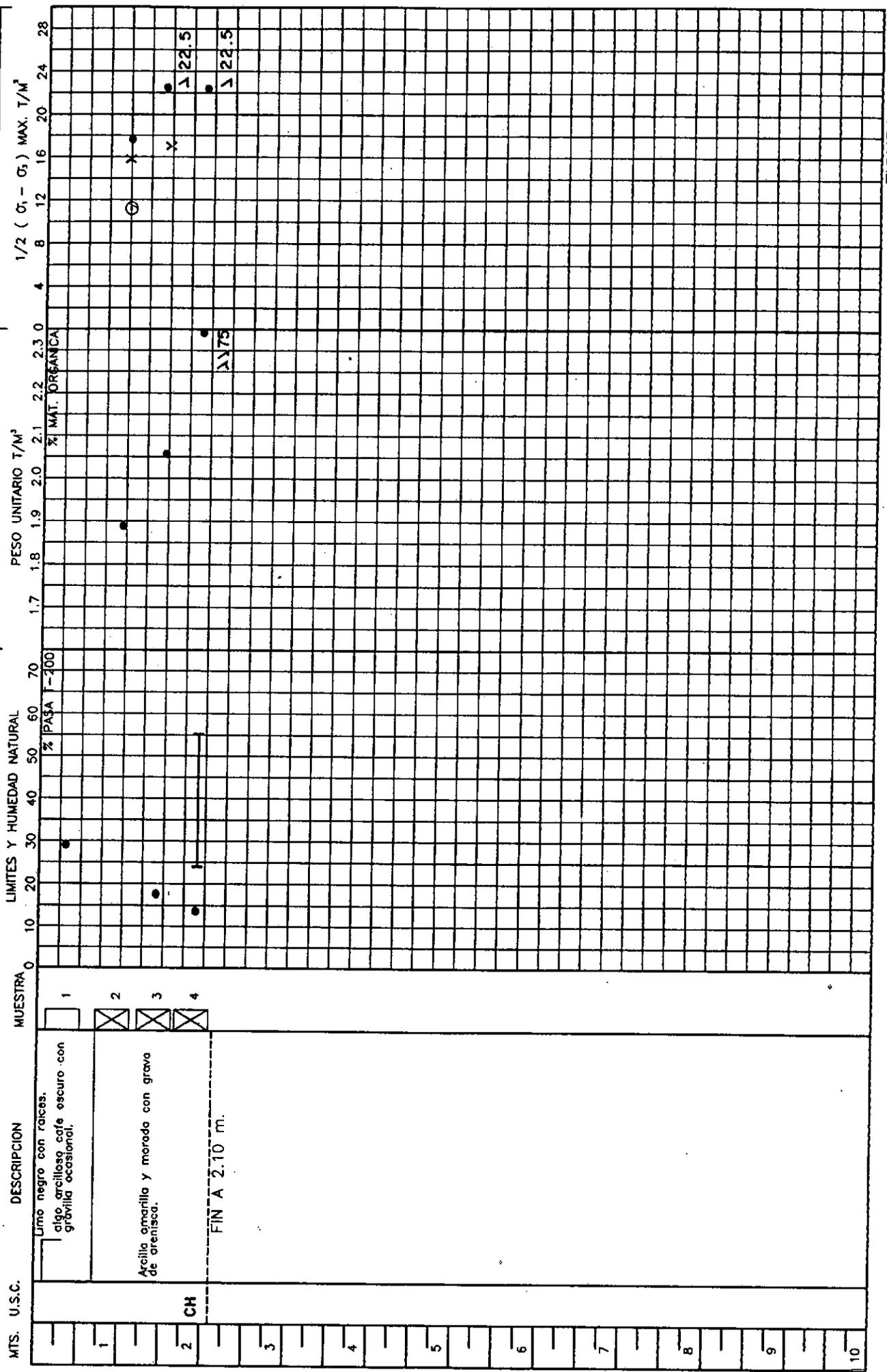
PERFORACION NO. 176



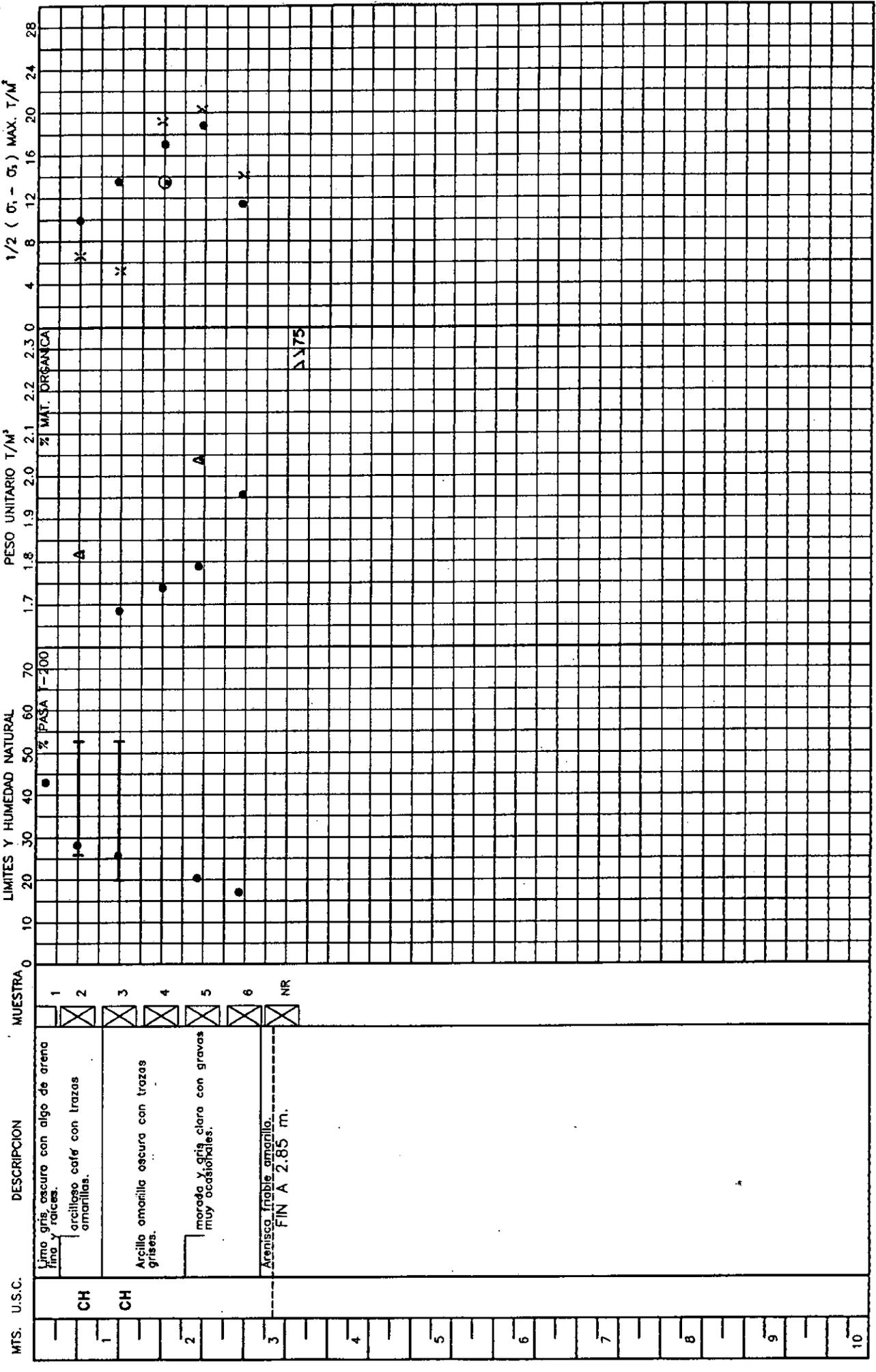
PERFORACION NO. 177



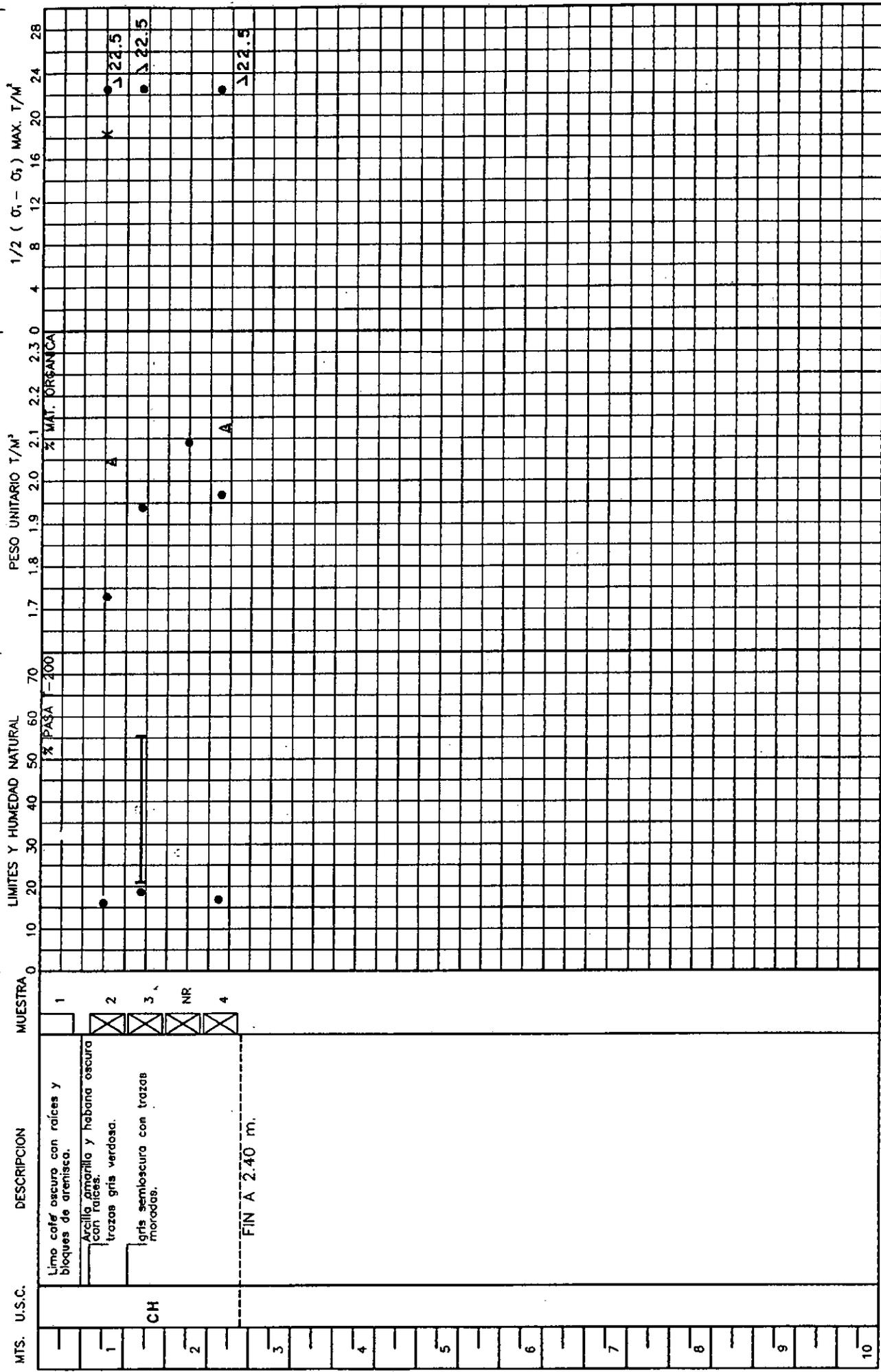
PERFORACION NO. 178



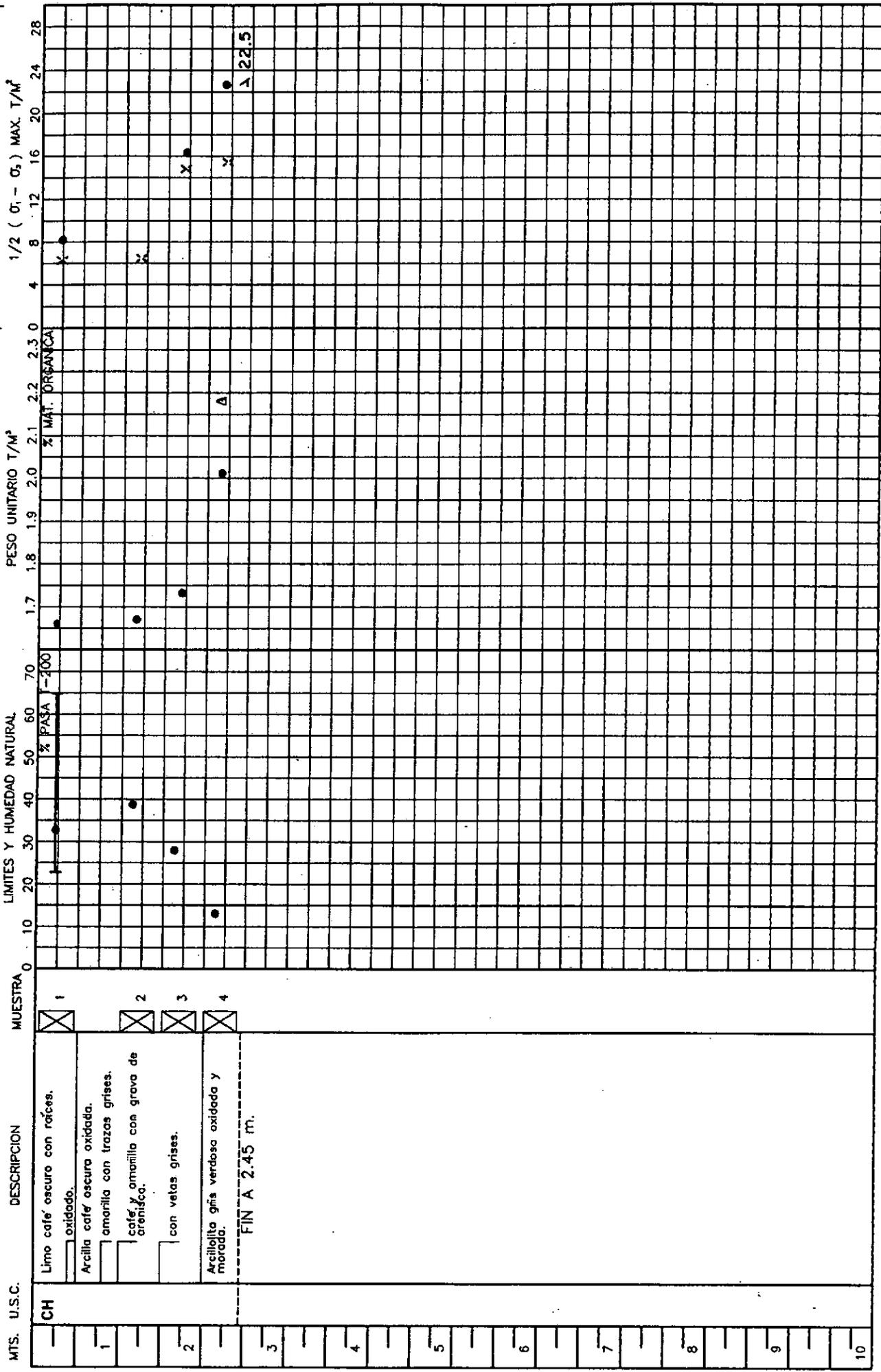
PERFORACION NO. 179



PERFORACION NO. 180



PERFORACION NO. 181



PERFORACION NO. 182

MTS. U.S.C.	DESCRIPCION	MUESTRA
1	Limo café oscuro oxidado con raíces.	1
2	Arcilla amarilla y gris clara. con trazas moradas.	2
3	gris verdosa con trazas moradas.	3
4		4
5		5
FIN A 2.65 m.		

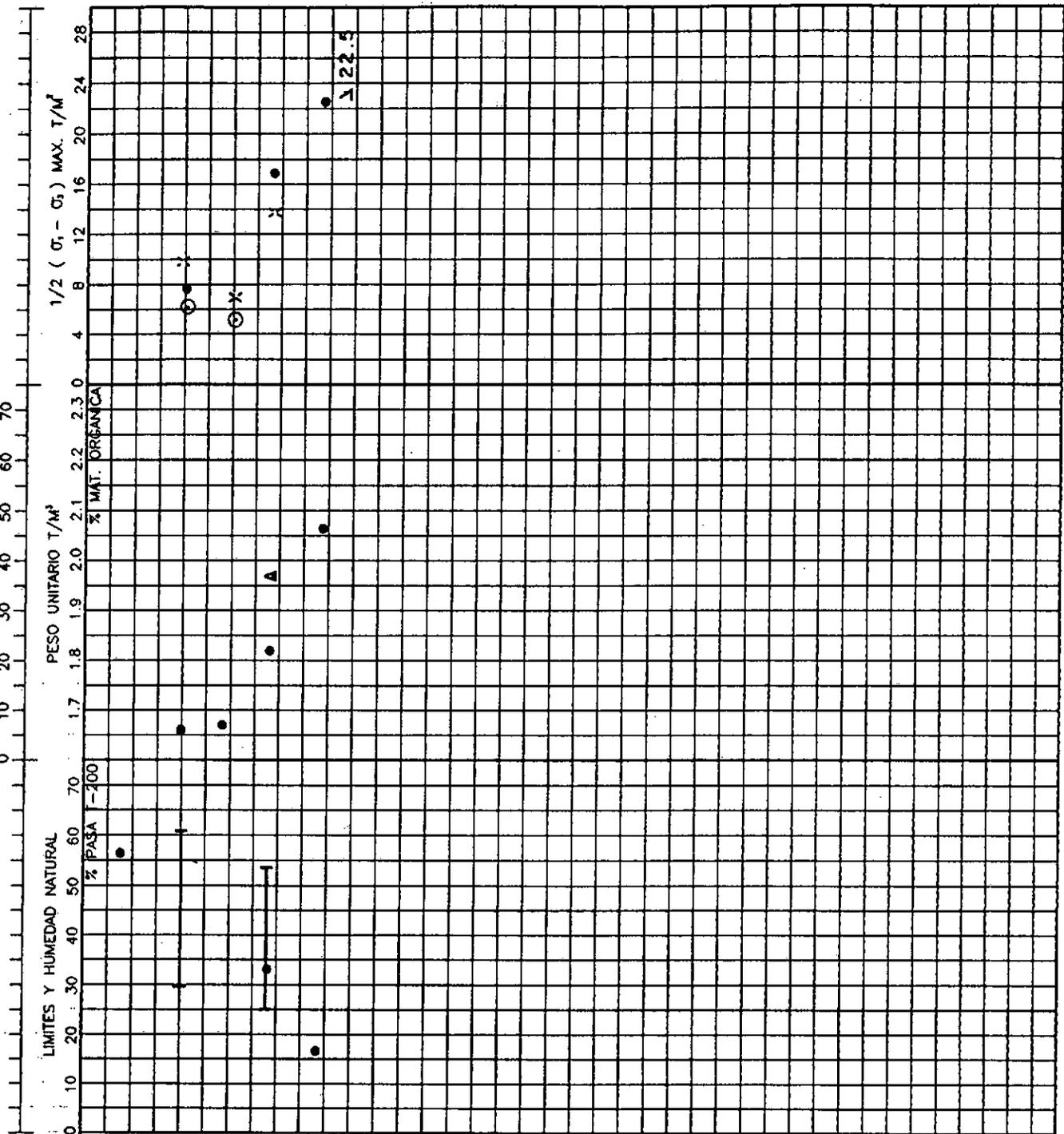
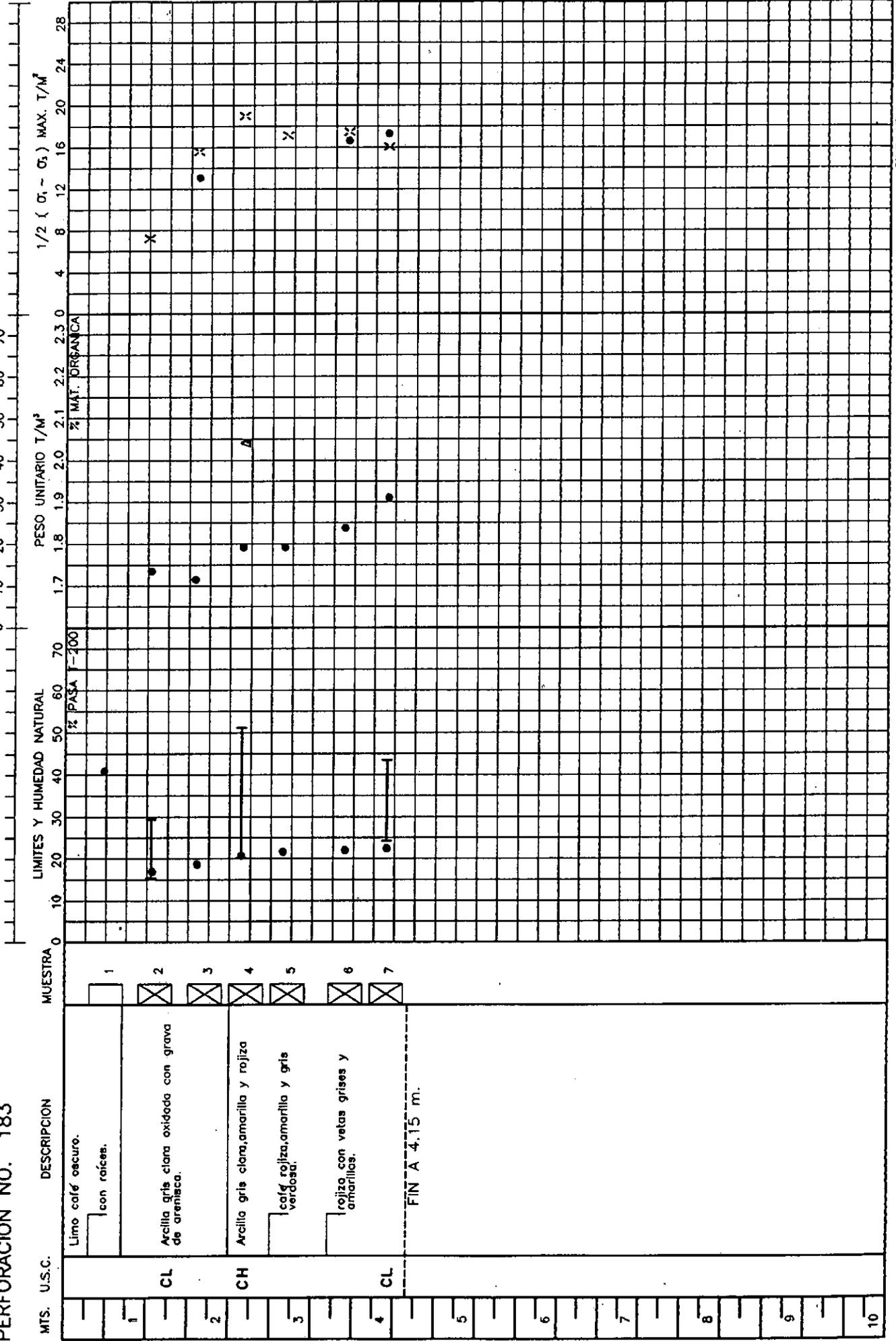


FIGURA 45

000055

PERFORACION NO. 183



PERFORACION NO. 184

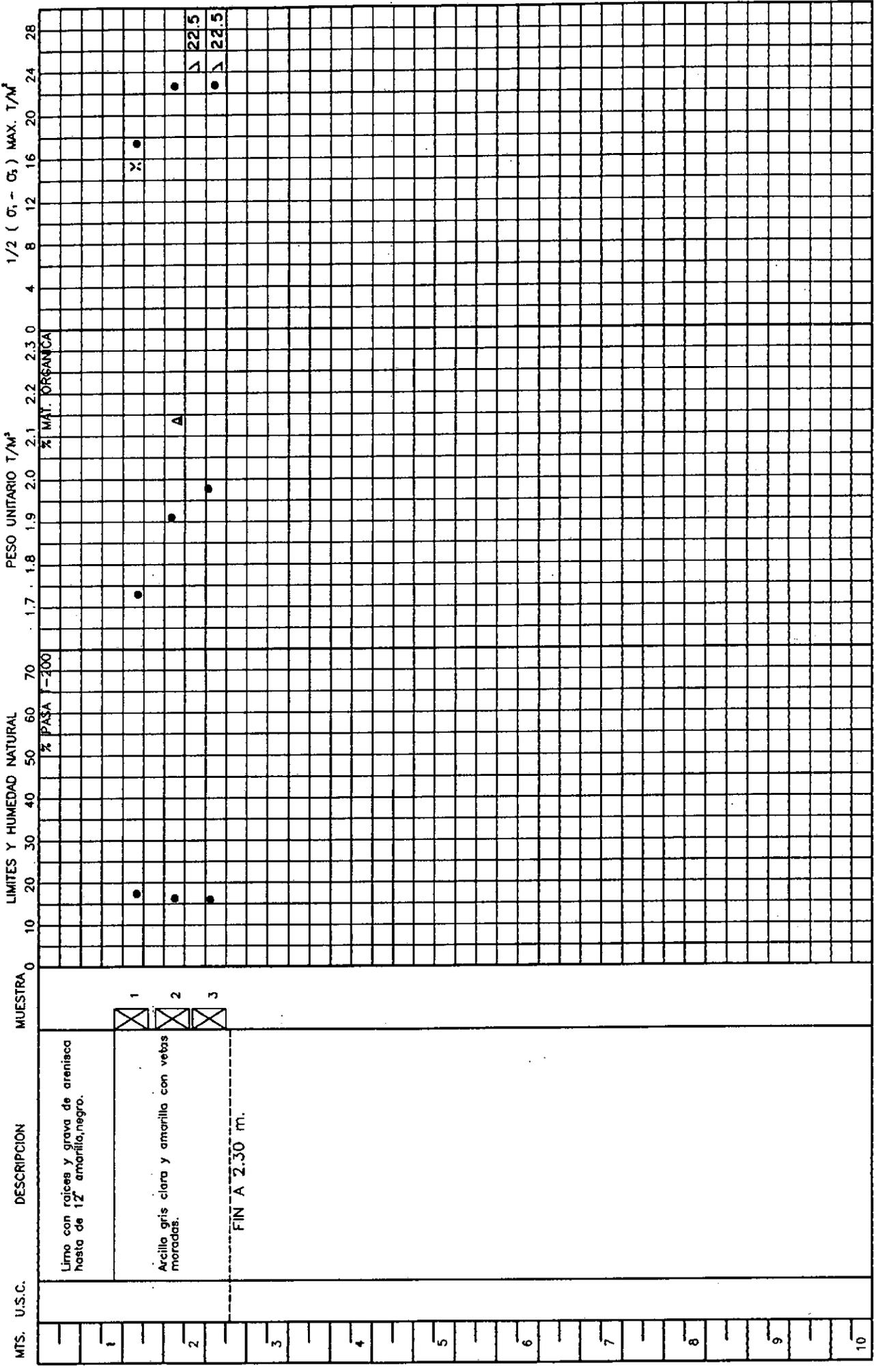
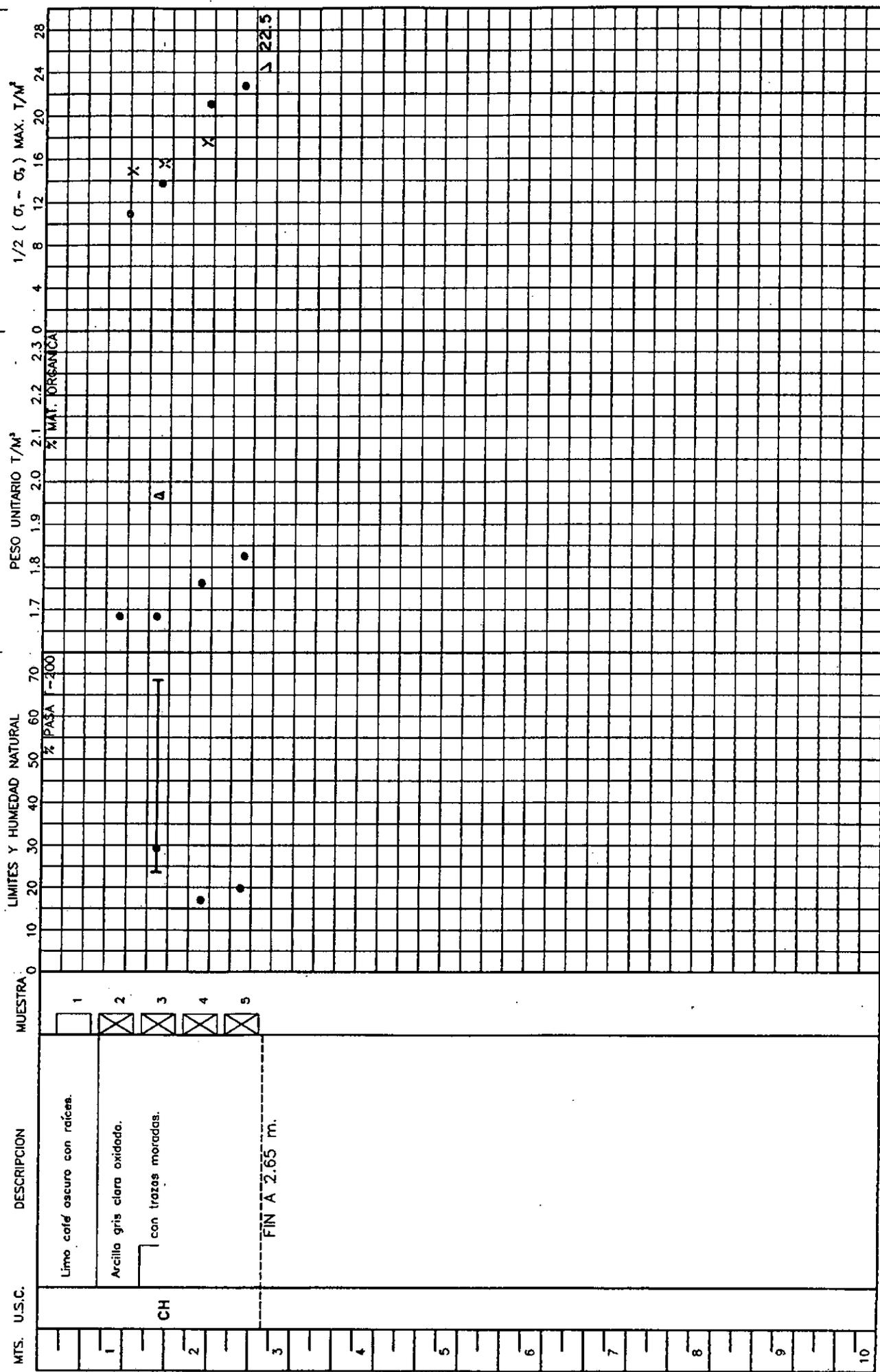


FIGURA 47

000067

PERFORACION NO. 185



PERFORACION NO. 186

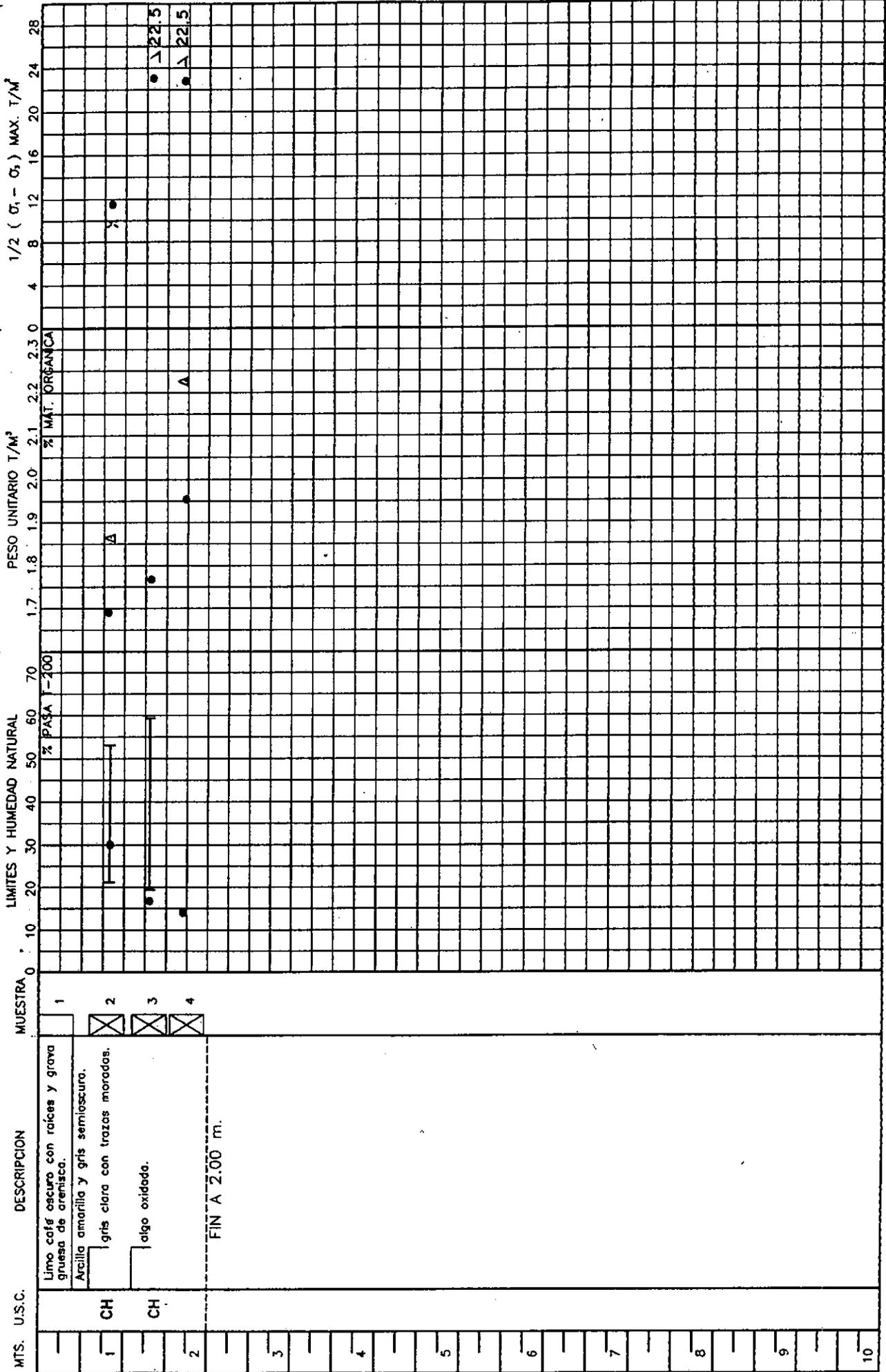


FIGURA 49

000069

PERFORACION NO. 187

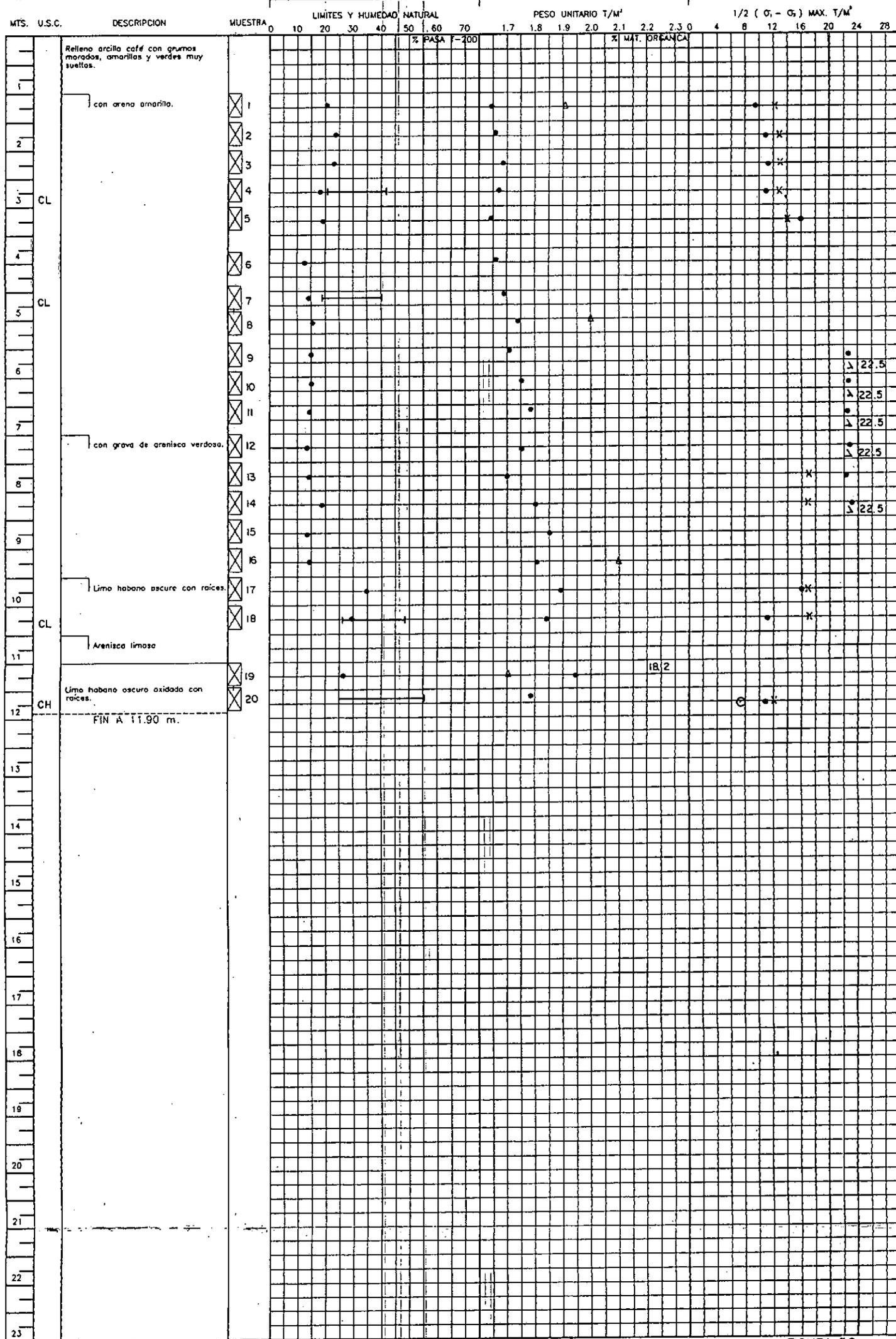
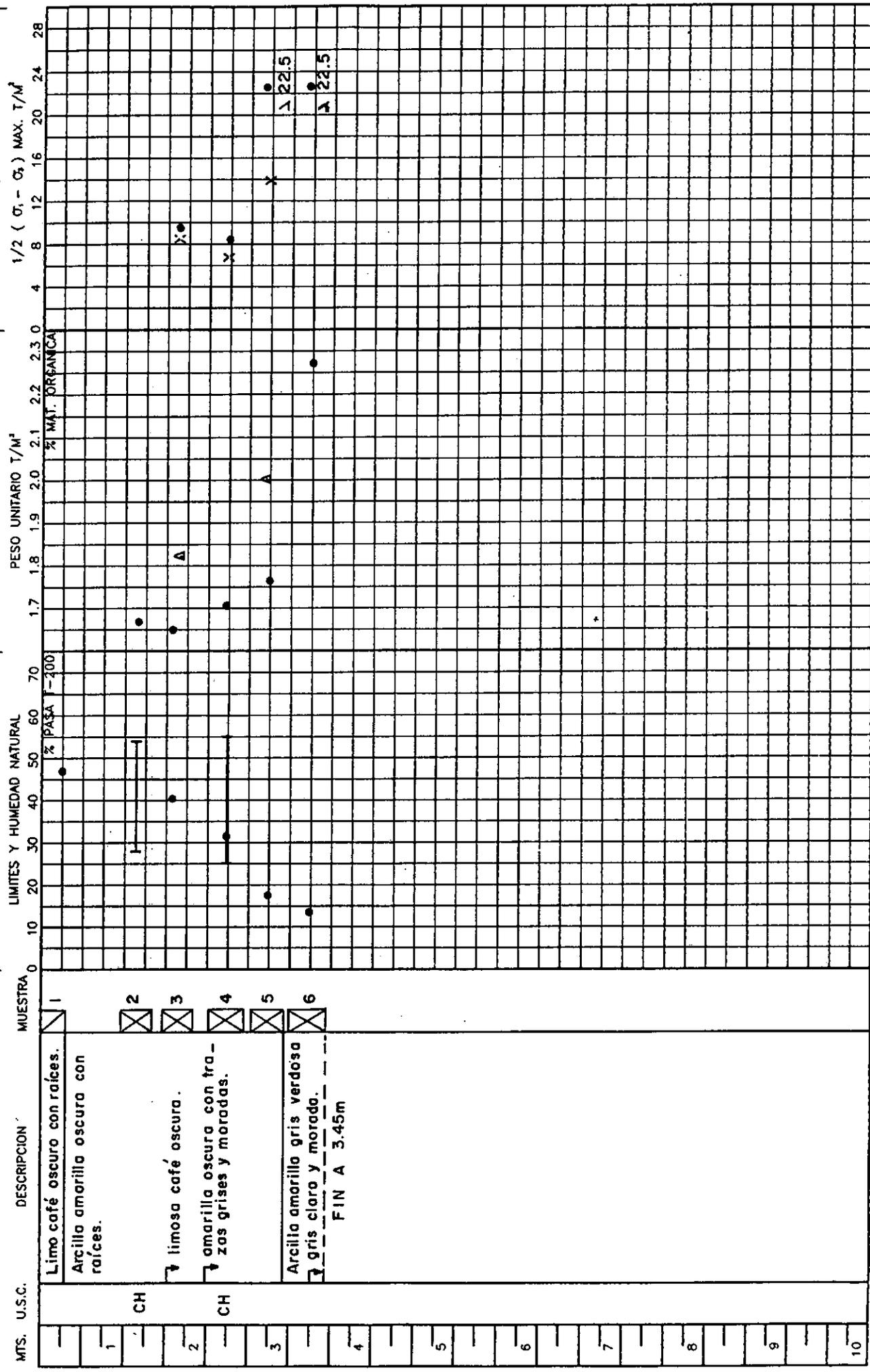
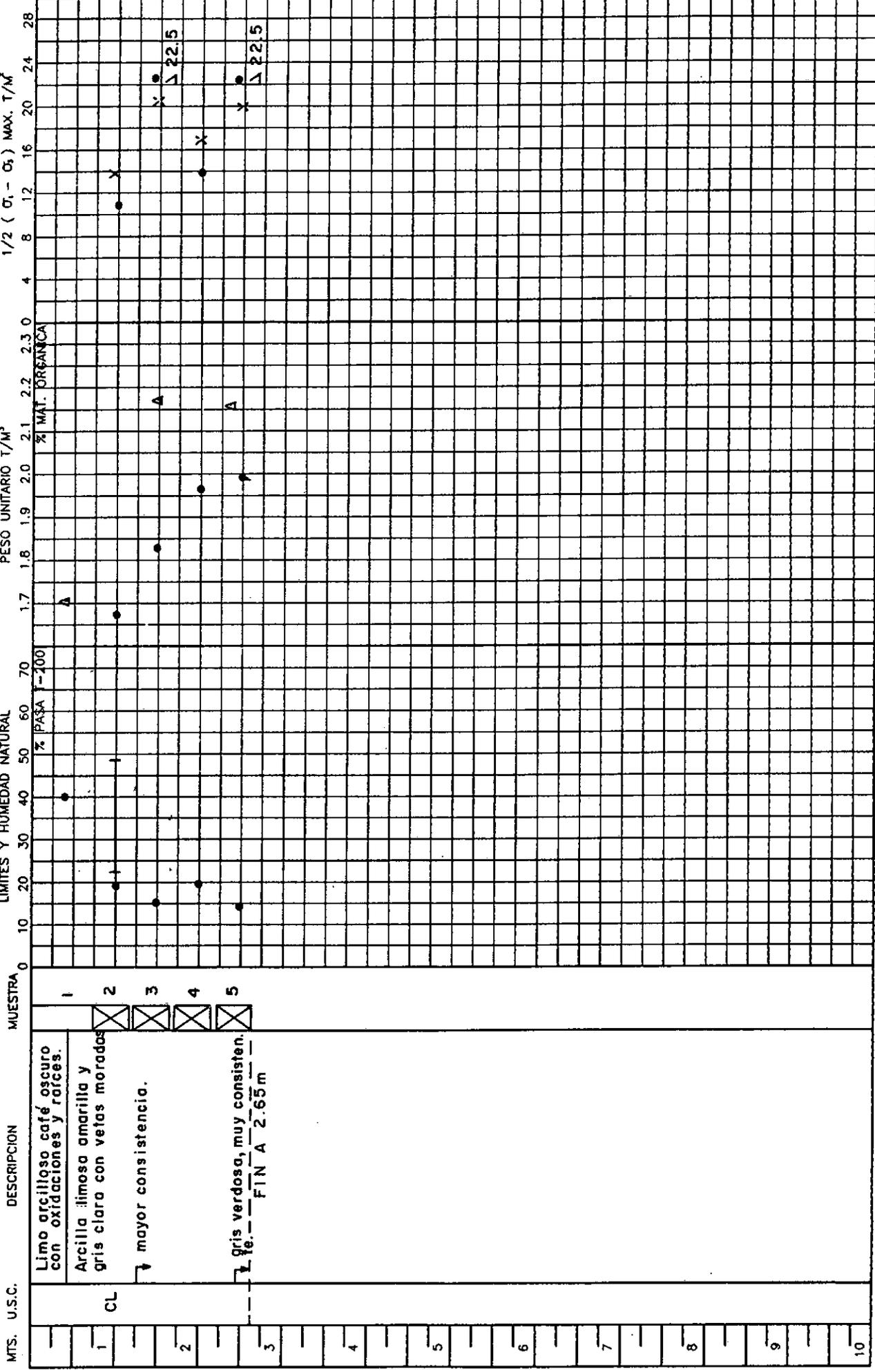


FIGURA 50

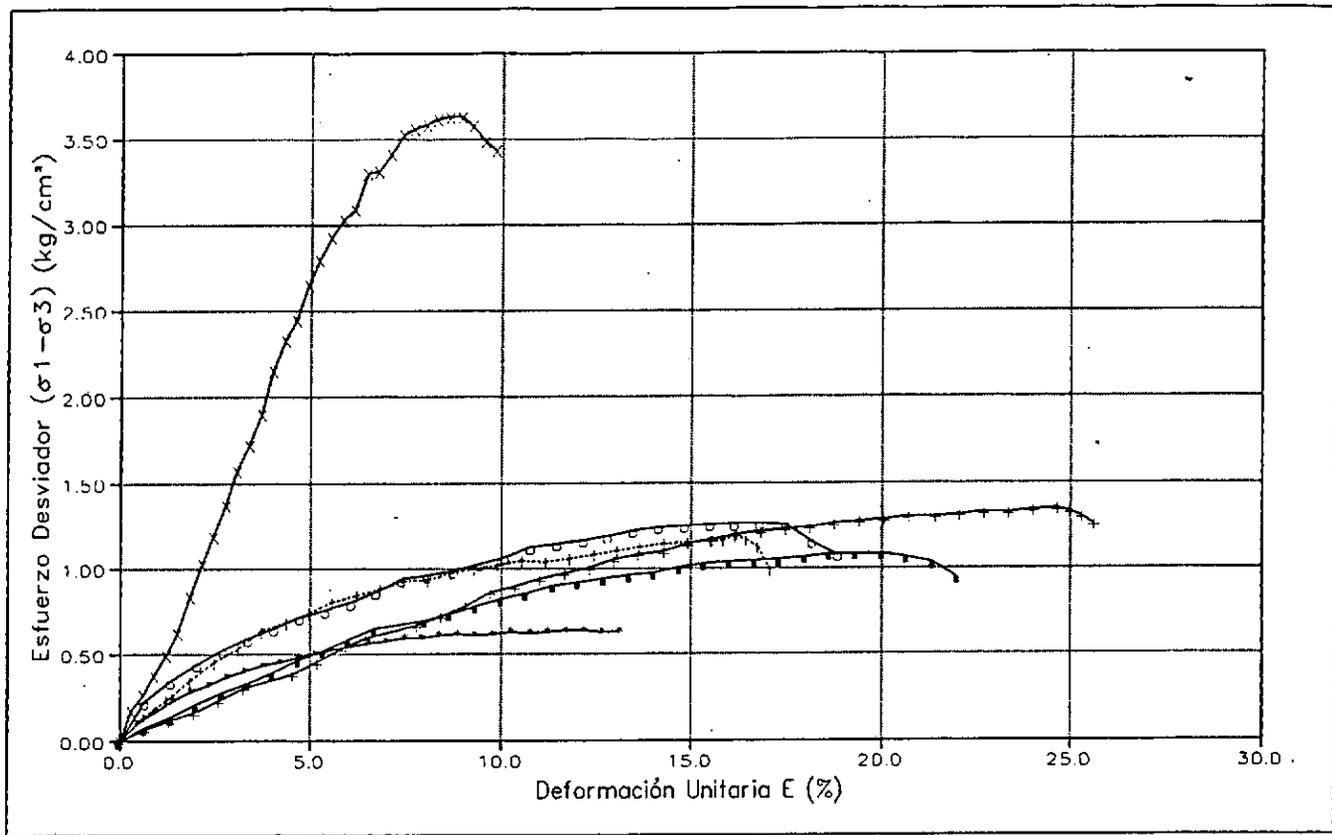
PERFORACION NO. 188



PERFORACION NO. 189



INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA



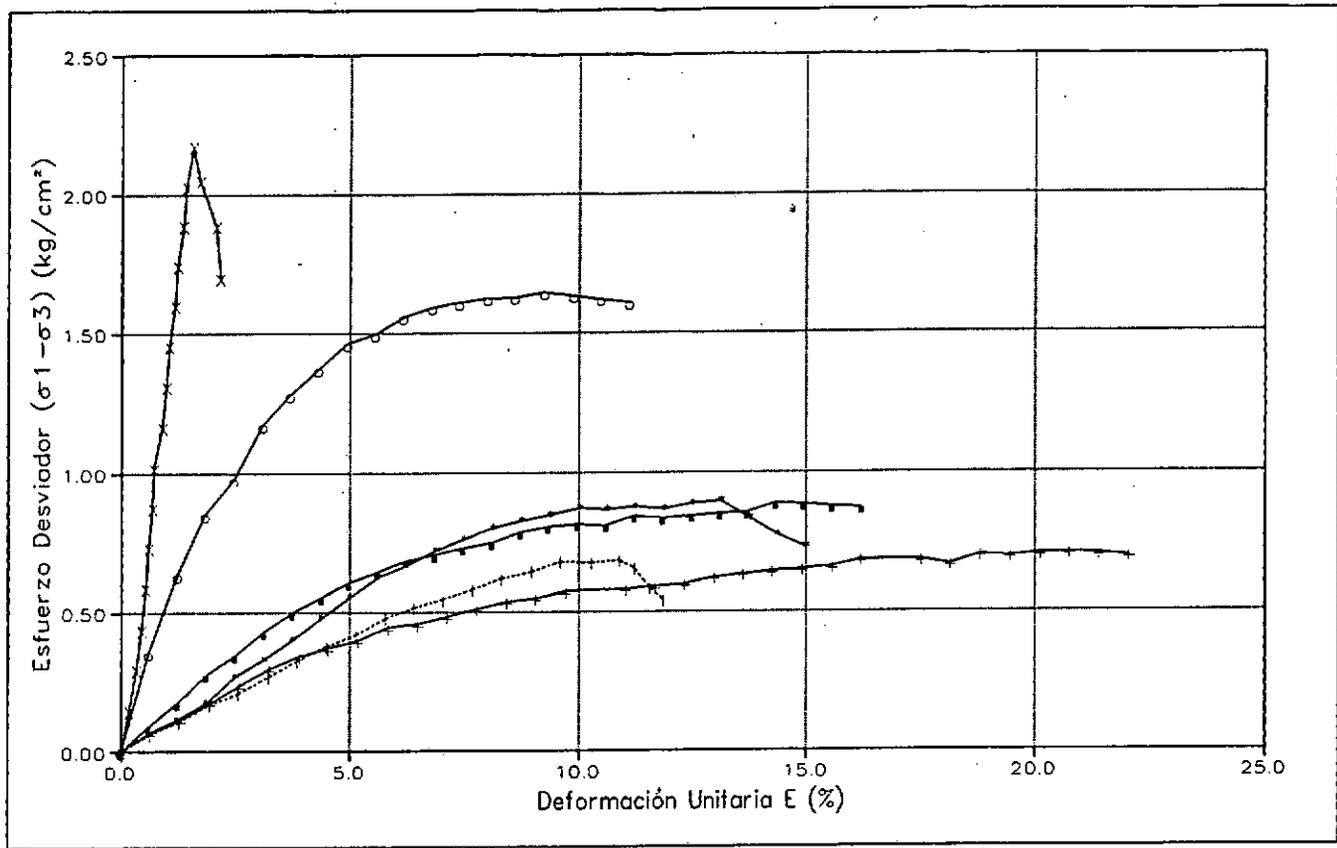
IGL

PROYECTO: URBANIZACION PARQUES DEL ZIPA
 ZONA - B
 ENSAYO: COMPRESION INCONFINADA

		M1 = ■	M2 = ○	M3 = +	M4 = x	M5 = *	M6 =
MUESTRA		P143 - M2	P143 - M4	P144 - M3	P145 - M2	P147 - M5	P149 - M5
PROFUNDIDAD	(m)	0.8 - 1.25	1.8 - 2.25	2.0 - 2.45	0.5 - 0.95	2.5 - 3.0	2.1 - 2.55
PESO UNITARIO	R(ton/m ³)	2.0	1.9	2.1	2.2	1.9	2.1
HUMEDAD	(%)	29	30	22	13	34	25
qu	(kg/cm ²)	1.09	1.27	1.35	3.63	0.64	1.19
Cu	(ton/m ²)	5.4	6.3	6.8	18.1	3.2	6.0
MODULO Et	(ton/m ²)	124	280	106	482	249	255
MODULO Es-50%	(ton/m ²)	82	116	82	536	92	116
PENETROMETRO (Cu)	(ton/m ²)						
VELETA (Cu)	(ton/m ²)						
ESQUEMA DE FALLA							

FIGURA 53

INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA

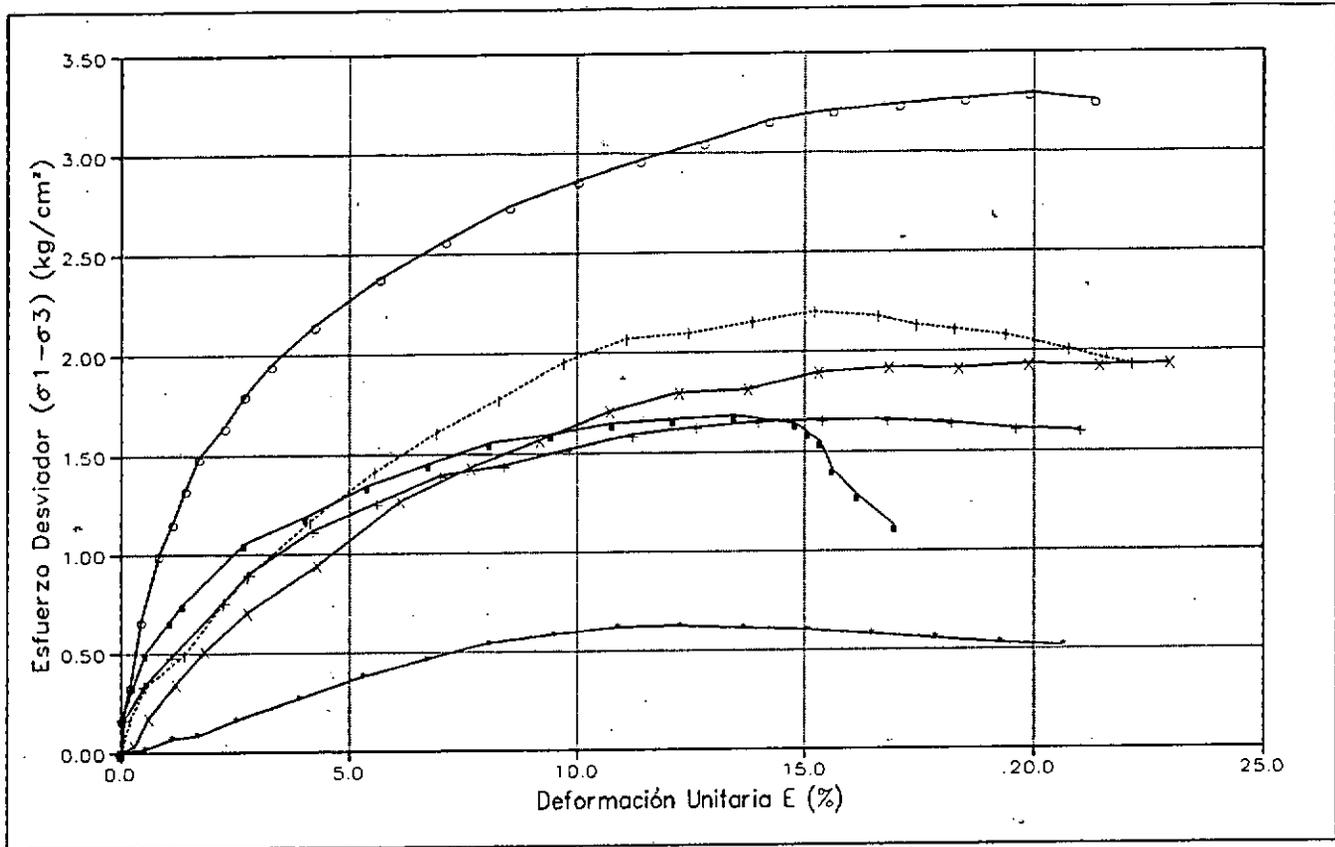


IGL

PROYECTO: URBANIZACION PARQUES DEL ZIPA
 ZONA - B
 ENSAYO: COMPRESION INCONFINADA

		M1 = ■	M2 = o	M3 = +	M4 = x	M5 = *	M6 =
MUESTRA		P150 - M9	P153 - M3	P154 - M2	P156A - M3	P159 - M3	P162 - M3
PROFUNDIDAD	(m)	5.2 - 5.64	1.4 - 1.85	1.1 - 1.55	1.3 - 1.75	1.0 - 1.45	1.3 - 1.75
PESO UNITARIO	R(ton/m ³)	2.1	1.8	1.7	2.2	1.9	2.0
HUMEDAD	(%)	21	42	36	10	39	36
qu	(kg/cm ²)	0.89	1.64	0.71	2.17	0.90	0.68
Cu	(ton/m ²)	4.4	8.2	3.5	10.9	4.5	3.4
MODULO Et	(ton/m ²)	204	850	126	1065	138	106
MODULO Es-50%	(ton/m ²)	100	307	56	1368	106	83
PENETROMETRO (Cu)	(ton/m ²)						
VELETA (Cu)	(ton/m ²)						
ESQUEMA DE FALLA							

FIGURA 54



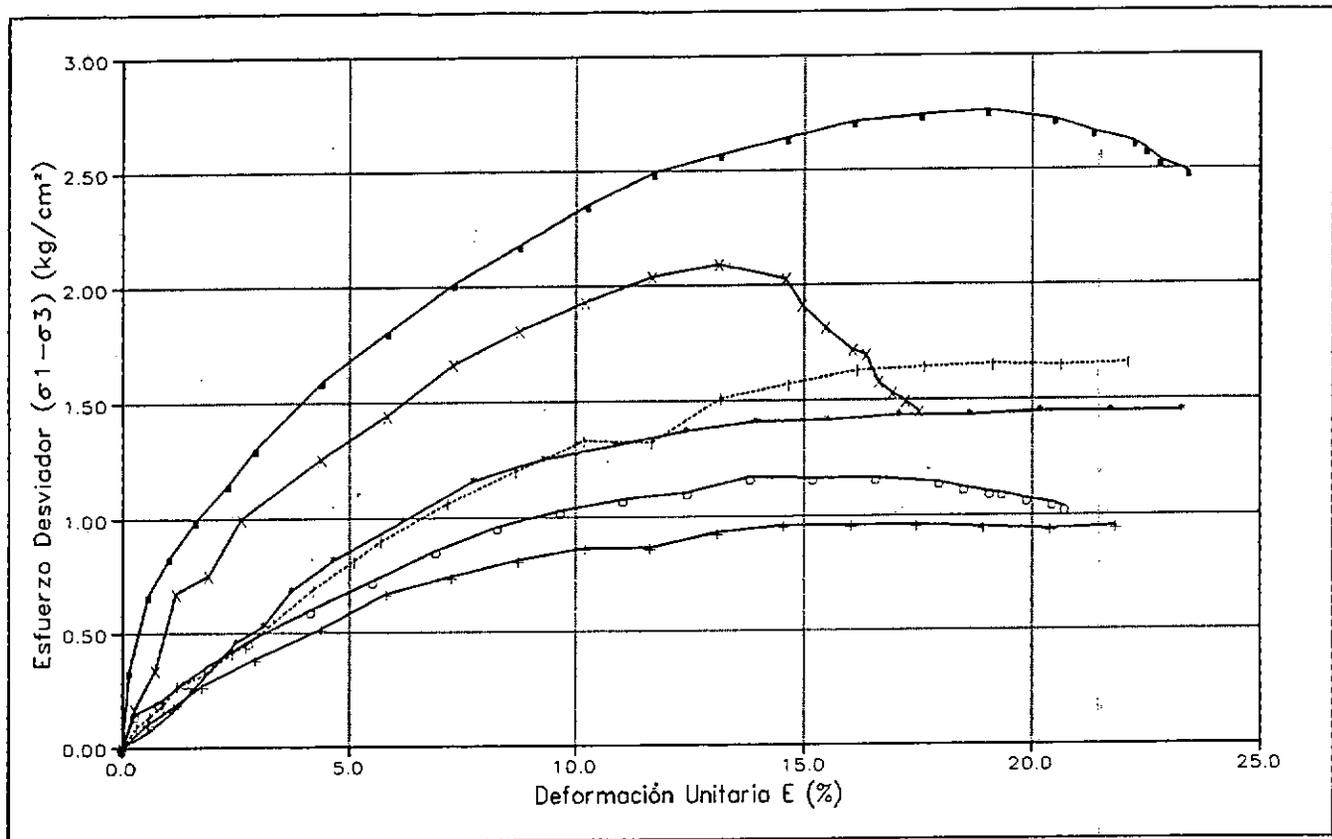
IGL

PROYECTO: URBANIZACION PARQUES DEL ZIPA
 ZONA - B
 ENSAYO: COMPRESION INCONFINADA

		M1 = ■	M2 = ○	M3 = +	M4 = x	M5 = *	M6 =
MUESTRA		P158 - M1	P164 - M2	P165 - M2	P172 - M3	P175 - M3	P178 - M2
PROFUNDIDAD	(m)	0.5 - 0.95	0.8 - 1.25	1.3 - 1.75	0.9 - 1.35	1.2 - 1.65	0.7 - 1.15
PESO UNITARIO	$R(\text{ton}/\text{m}^3)$	1.9	2.1	2.1	1.9	1.9	0.4
HUMEDAD	(%)	31	22	23	31	39	23
q_u	(kg/cm^2)	1.68	3.29	1.66	1.94	0.62	2.20
Cu	(ton/m^2)	8.4	16.5	8.3	9.7	3.1	11.0
MODULO E_t	(ton/m^2)	1138	1469	762	266	67	649
MODULO $E_s-50\%$	(ton/m^2)	216	287	171	153	70	222
PENETROMETRO (Cu)	(ton/m^2)	13.0	22.5	12.0	11.7	5.5	17.6
VELETA (Cu)	(ton/m^2)	11.5	23.8	12.3	14.0	5.4	16.0
ESQUEMA DE FALLA							

FIGURA 55

INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA



I G L

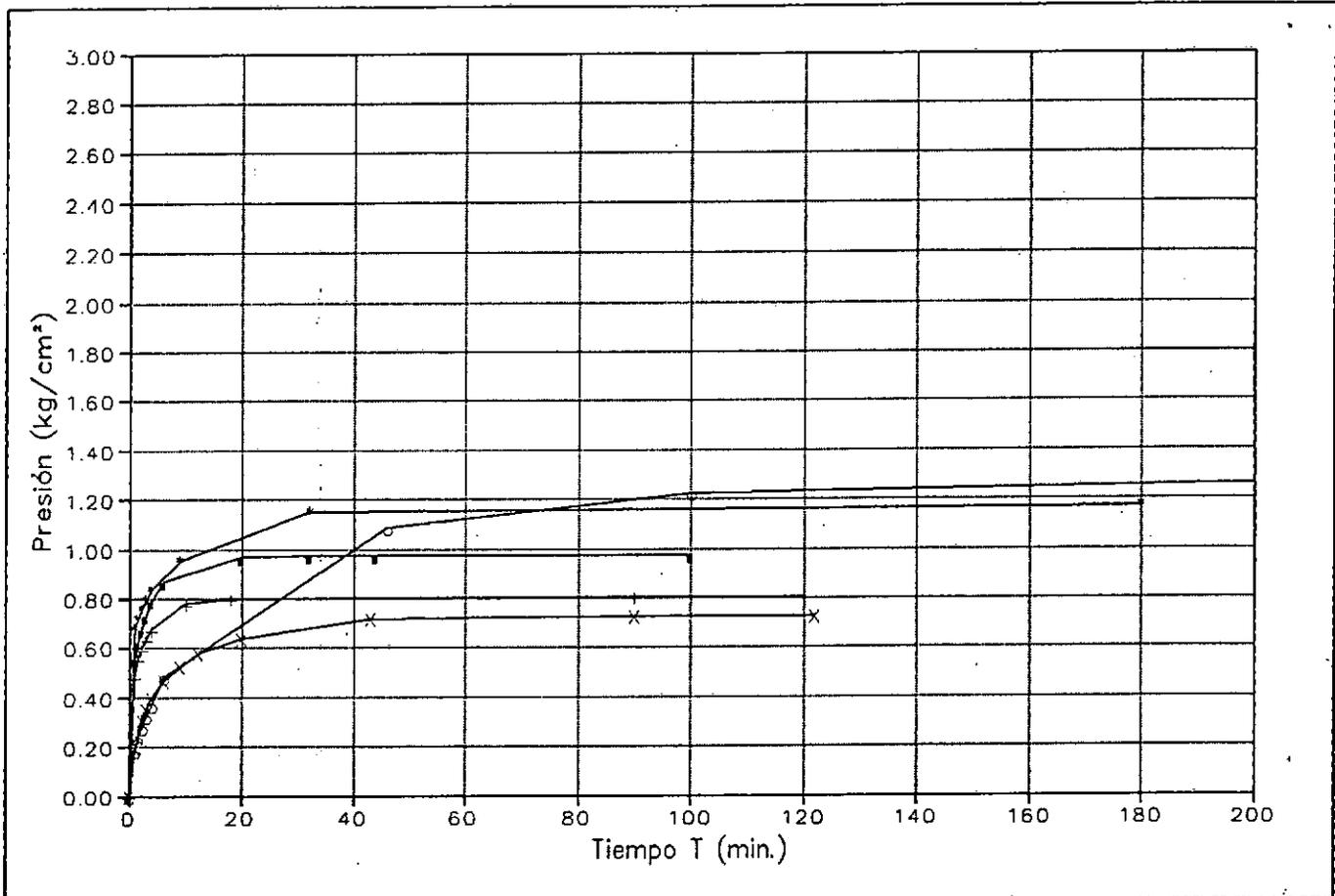
PROYECTO: URBANIZACION LOS ALPES DEL ZIPA - ZONA B

ENSAYO: COMPRESIÓN INCONFINADA

		M1 = ■	M2 = ○	M3 = +	M4 = x	M5 = *	M6 = =
MUESTRA		P179 - M4	P182 - M2	P182 - M3	P185 - M2	P187 - M20	P188 - M2
PROFUNDIDAD	(m)	1.3 - 1.75	0.7 - 1.15	1.2 - 1.65	0.7 - 1.15	11.45 - 11.9	0.9 - 1.35
PESO UNITARIO	R(ton/m ³)	2.1	1.9	2.0	2.0	2.1	2.0
HUMEDAD	(%)	24	40	34	28	29	26
qu	(kg/cm ²)	2.75	1.17	0.96	2.09	1.45	1.66
Cu	(ton/m ²)	13.8	5.8	4.8	10.5	7.3	8.3
MODULO Et	(ton/m ²)	918	332	216	991	211	232
MODULO Es-50%	(ton/m ²)	238	124	102	237	121	120
PENETROMETRO (Cu)	(ton/m ²)	16.9	7.5	6.2	11.5	10.9	10.5
VELETA (Cu)	(ton/m ²)	19.5	9.8	6.3	14.5	12.0	6.7
ESQUEMA DE FALLA							

FIGURA 56

INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA



ENSAYO: EXPANSION DE LAMBE
SOBRE MUESTRAS ALTERADAS

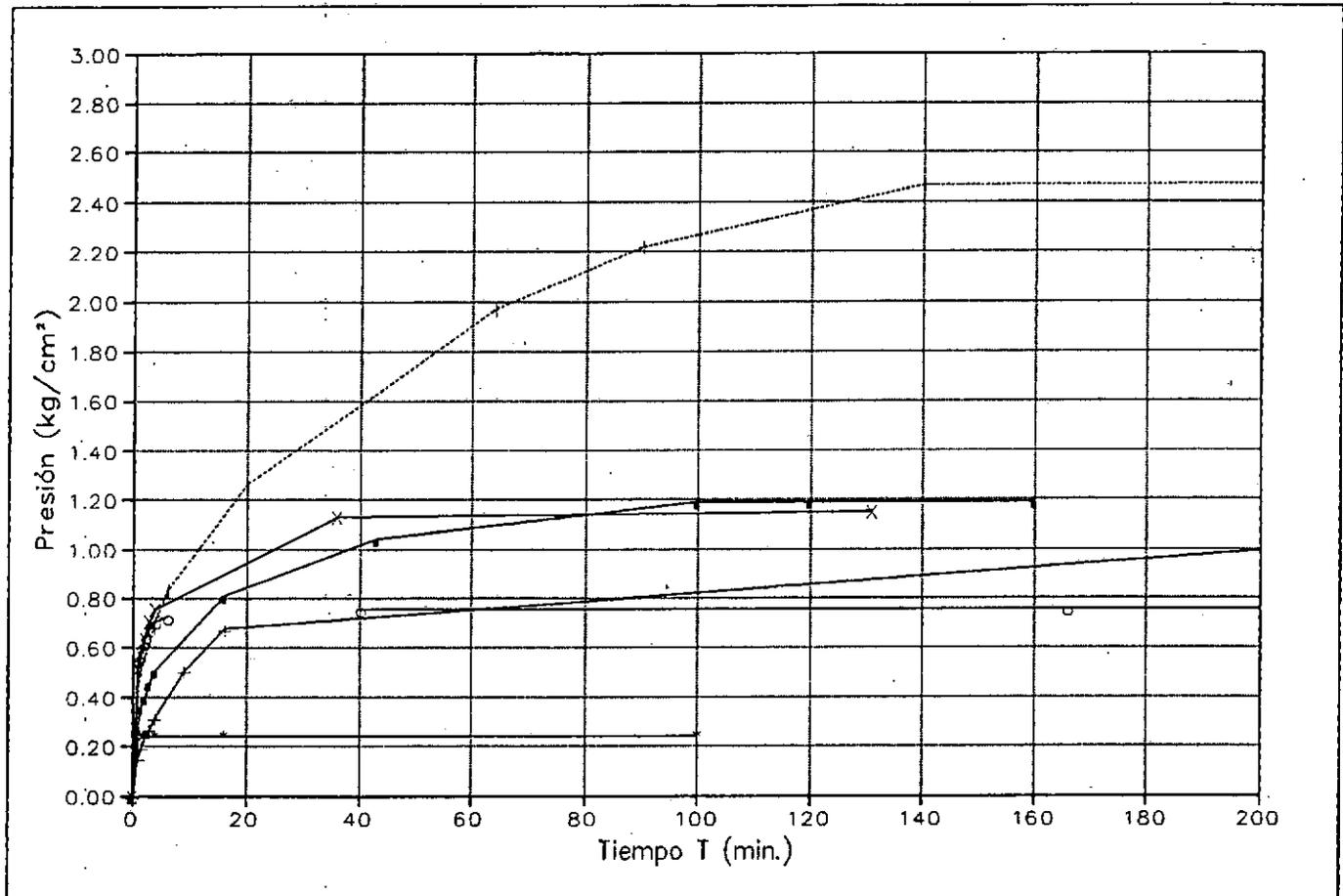
I G L

PROYECTO: URBANIZACION ALPES DEL ZIPA
ZONA B

		M1 = ■	M2 = ○	M3 = +	M4 = x	M5 = *
MUESTRA		P11A - M2	P14 - M2	P14A - M2	P15A - M2	P15A - M2
PROFUNDIDAD	(m)	0.4 - 0.5	1.0 - 1.2	0.3 - 0.8	0.3 - 0.5	0.3 - 0.5
HUMEDAD NATURAL	(%)	9	16	12	15	14
HUMEDAD FINAL	(%)	27	22	22	31	31
PESO UNITARIO	(gm/cm ³)	1.6	1.9	1.8	1.6	1.5
INDICE DE EXPANSION	(kg/cm ²)	0.97	1.27	0.80	0.72	1.17
C.P.V.		2.4	3.2	1.9	1.7	2.9
CONDICION		MARGINAL	MARGINAL	NO CRITICO	NO CRITICO	MARGINAL

FIGURA 57

INGENIERIA Y GEOTECNIA LTDA



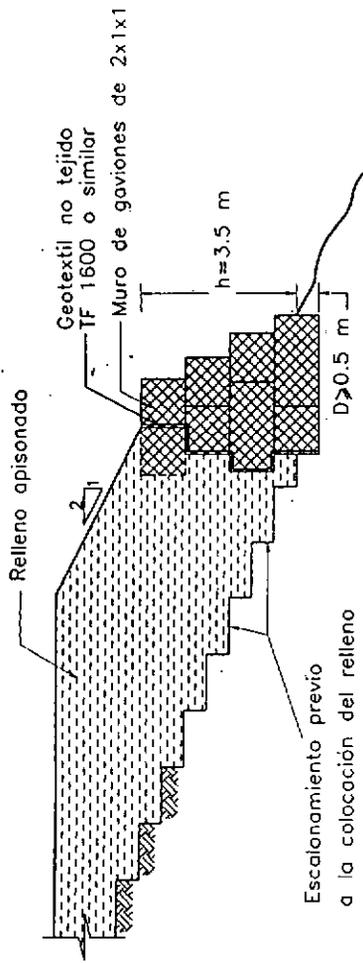
ENSAYO: EXPANSION DE LAMBE
SOBRE MUESTRAS ALTERADAS

I G L

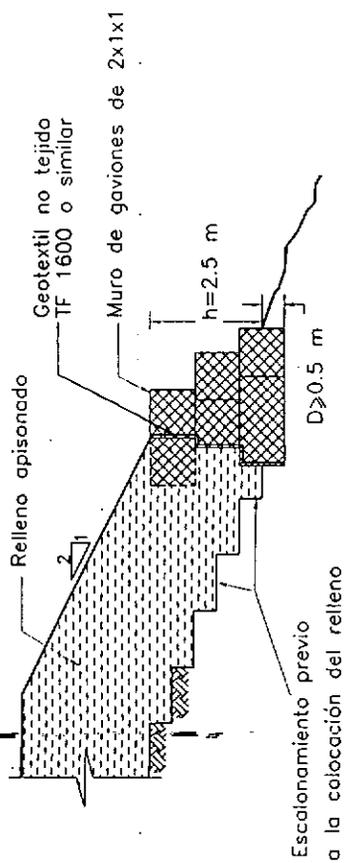
PROYECTO: URBANIZACION ALPES DEL ZIPA
ZONA - B

	M1 = ■	M2 = ○	M3 = +	M4 = x	M5 = *	M6 =
MUESTRA	P16A - M2	P17A - M2	P17B - M2	P19A - M3	P20A - M1	P22A - M2
PROFUNDIDAD (m)	0.6 - 0.9	0.5 - 0.6		0.7 - 0.9	0.2 - 0.2	0.5 - 0.7
HUMEDAD NATURAL (%)	15	14	26	18	3	18
HUMEDAD FINAL (%)	26	27	29	24	23	28
PESO UNITARIO (gm/cm ³)	1.7	1.6	1.8	1.8	1.5	1.8
INDICE DE EXPANSION (kg/cm ²)	1.19	0.76	1.44	1.15	0.24	2.54
C.P.V.	3.0	1.8	3.7	2.9	0.3	6.4
CONDICION	MARGINAL	NO CRITICO	MARGINAL	MARGINAL	NO CRITICO	MUY CRITICO

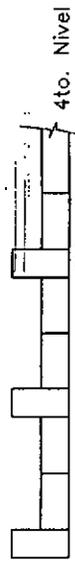
FIGURA 58



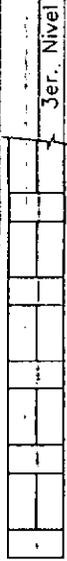
SECCION TIPICA



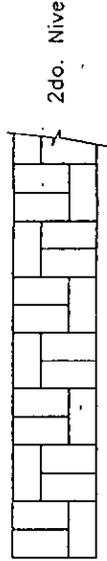
SECCION TIPICA



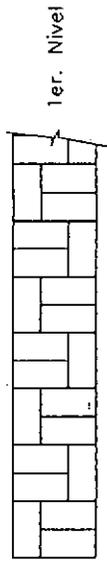
4to. Nivel



3er. Nivel



2do. Nivel



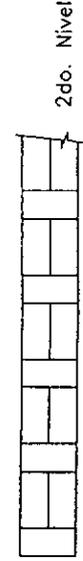
1er. Nivel

DISPOSICION DE LOS GAVIONES

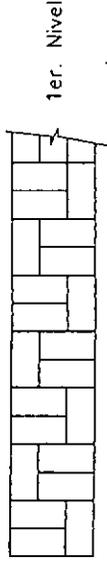
b) ALTURA TOTAL 4.0M



3er. Nivel



2do. Nivel

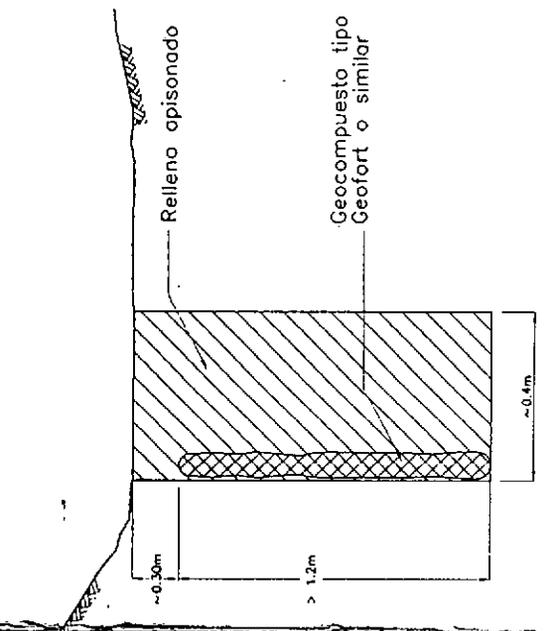
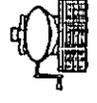


1er. Nivel

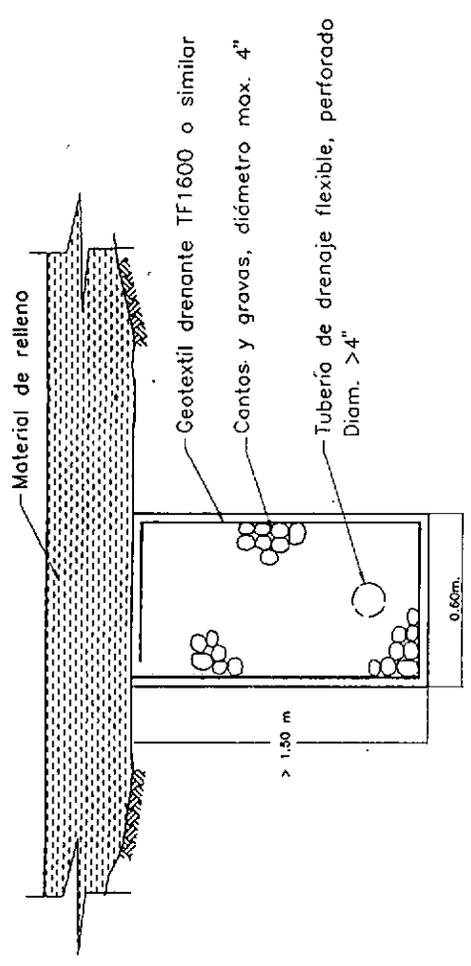
DISPOSICION DE LOS GAVIONES

a) ALTURA TOTAL 3.0M

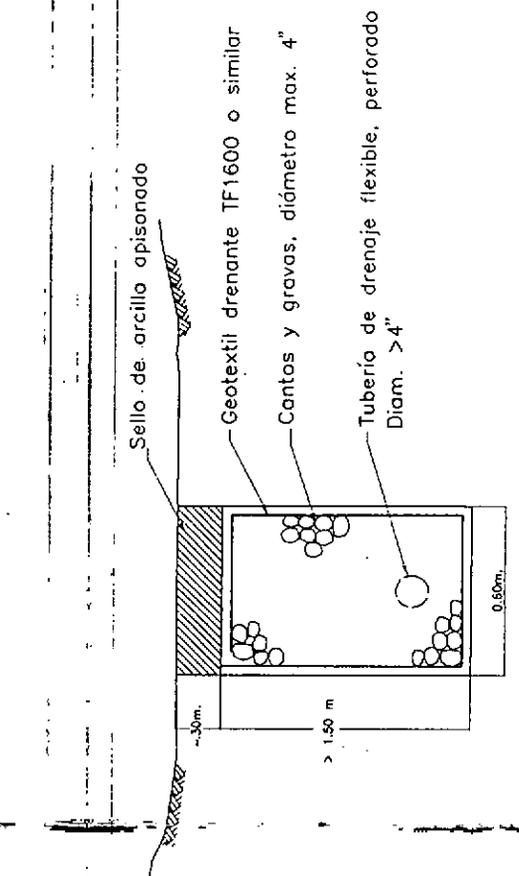
DISEÑO TIPICO DE MUROS DE GAVIONES
ESQUEMAS



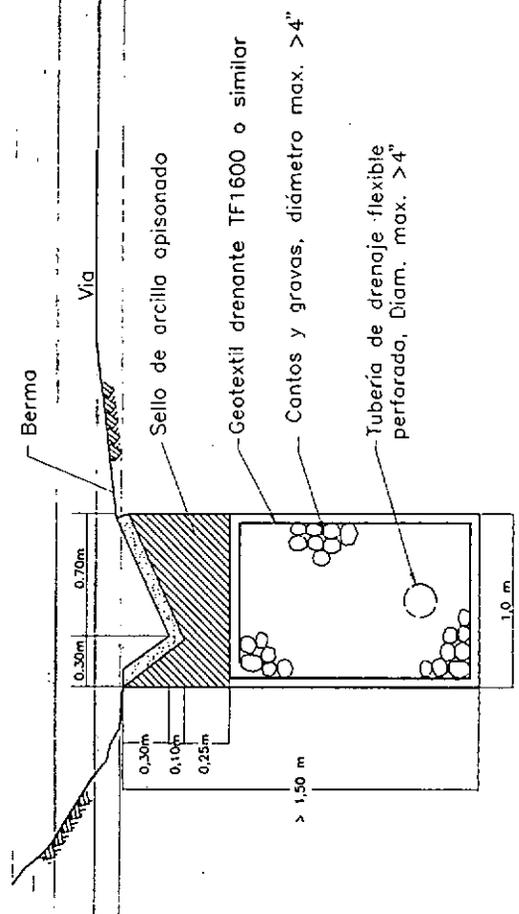
a) FILTRO CON GEOCOMPUESTO



c) FILTRO PROFUNDO CON GEOTEXTIL

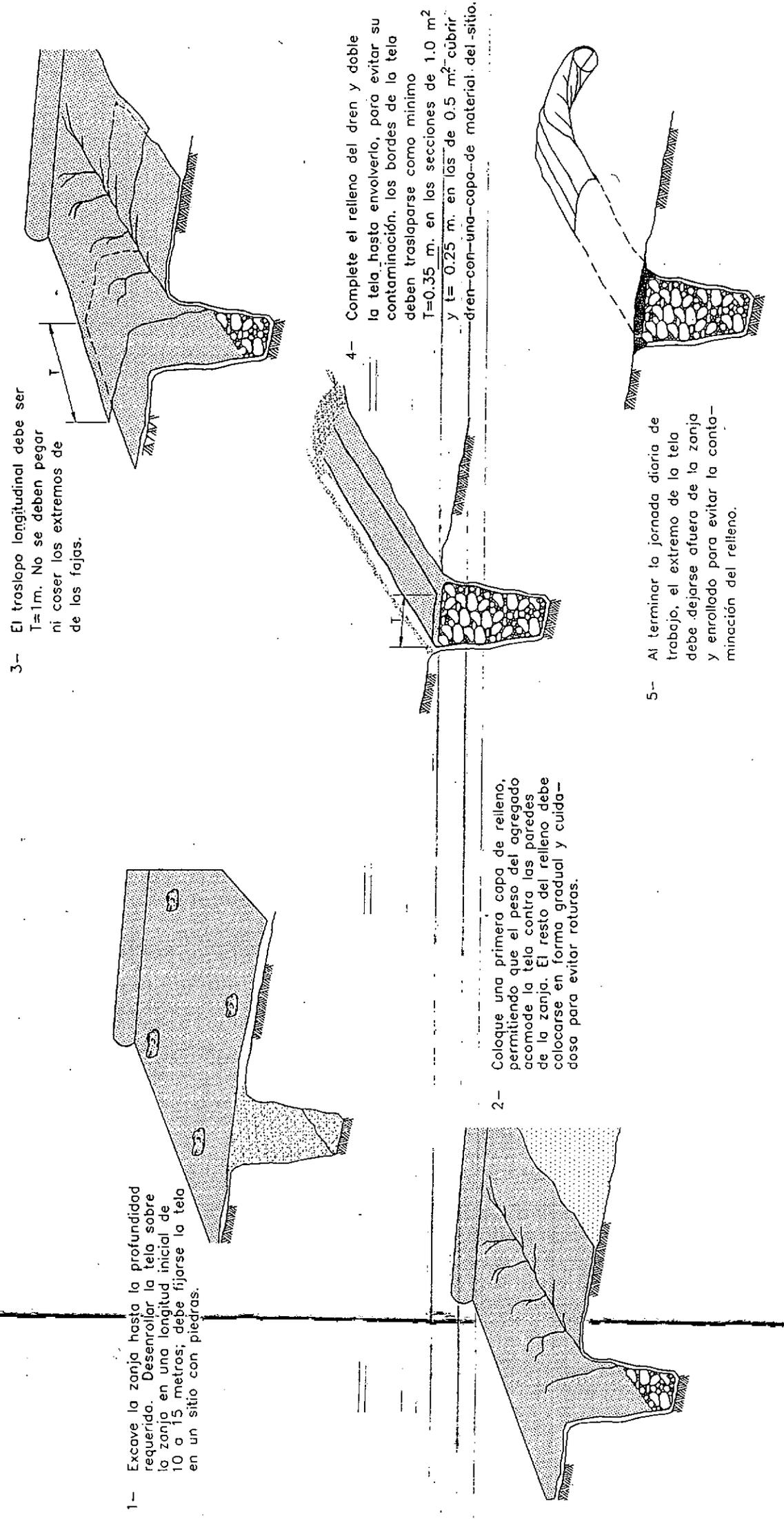


b) FILTRO CON GEOTEXTIL



d) FILTRO CON CUNETETA

DETALLES DE FILTROS



3- El traslape longitudinal debe ser $T=1m$. No se deben pegar ni coser los extremos de las fajas.

1- Excave la zanja hasta la profundidad requerida. Desenrollar la tela sobre la zanja en una longitud inicial de 10 a 15 metros; debe fijarse la tela en un sitio con piedras.

2- Coloque una primera capa de relleno, permitiendo que el peso del agregado acomode la tela contra las paredes de la zanja. El resto del relleno debe colocarse en forma gradual y cuidadosa para evitar roturas.

4- Complete el relleno del dren y doble la tela hasta envolverlo, para evitar su contaminación. los bordes de la tela deben traslaparse como minimo $T=0.35 m$. en las secciones de $1.0 m^2$ y $t=0.25 m$. en las de $0.5 m^2$ cubrir dren con una capa de material del sitio.

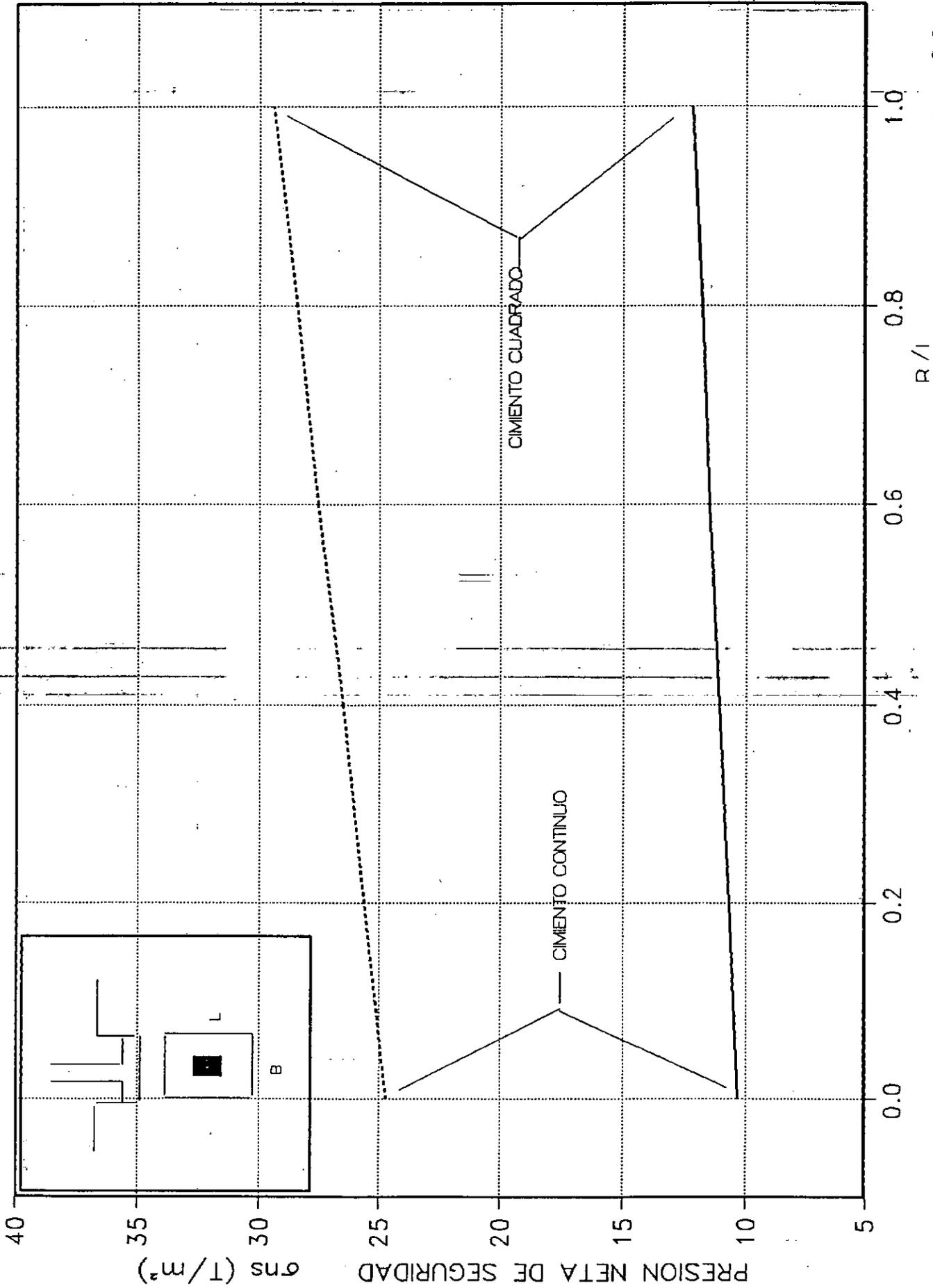
5- Al terminar la jornada diaria de trabajo, el extremo de la tela debe dejarse afuera de la zanja y enrollado para evitar la contaminación del relleno.

ESQUEMA CONSTRUCTIVO DE FILTROS CON GEOTEXTIL

000081

URBANIZACION LOS ALPES DEL ZIPA-ZONA B

PRESION ADMISIBLE CIMENTO SUPERFICIAL



ZONA
ZONA

000082