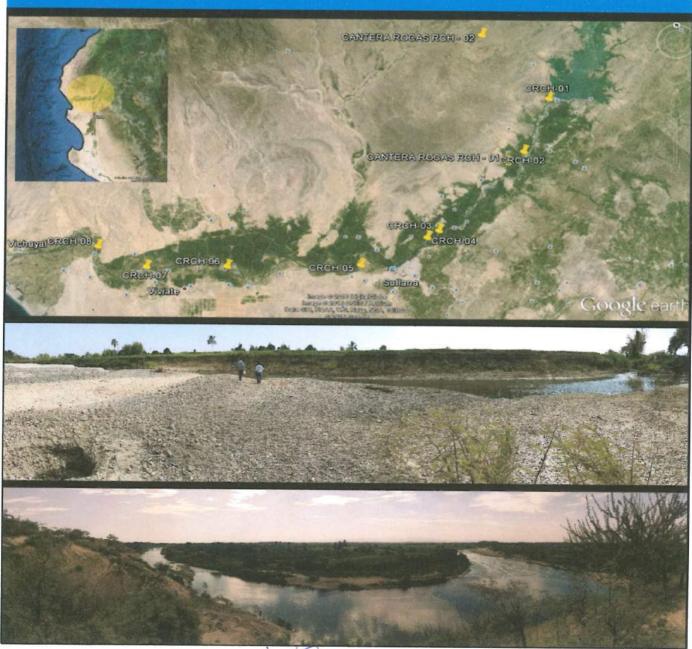
ESTUDIO DE TRATAMIENTO DE CAUCE PARA EL CONTROL DE INUNDACIONES EN LOS RIOS PRIORIZADOS EN LA AAA JEQUETEPEQUE – ZARUMILLA: CHIRA

Preparado por:

Ing. Javier Zenón Hernández Muchaypiña.

CIP: 33448



Ing. Javier Hernández M.

Javier Zenón Hemández Muchaypifia Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



JUNIO, 2016

INVESTIGACIONES GEOLOGICAS Y GEOTECNICAS EN EL RIO CHIRA

Estudio de Tratamiento de cauce para el control de inundaciones en los ríos priorizados en la AAA Jequetepeque – Zarumilla: Chira

INDICE

1.	GENERALIDADES
1.1.	Introducción
2.	UBICACIÓN DEL PROYECTO
3.	CLIMA E HIDROGRAFÍA GENERAL
4.	ACCESOS TERRESTRES Y AEREOS AL AREA DEL PROYECTO
4.1.	Carreteras Principales
4.2.	Vía Aérea
5.	METODOLOGÍA DE TRABAJO
6.	EQUIPO USADO EN EL TRABAJO DE CAMPO
7.	GEOLOGÍA REGIONAL
7.1.	Unidades Litológicas
7.2.	
7.3.	Riesgos Geodinámicos en el Área de Estudio
7.4.	Alternativas de Solución a los Problemas Geodinámicos
8.	GEOTECNIA DEL AREA DE ESTUDIO
8.1.	Investigaciones Geológico-Geotécnicas del Rio Chira
8.2.	
8.3.	3
8.4.	Condiciones Geotécnicas
9.	CANTERA DE ROCAS
9.1.	Cantera de Rocas
10.	CALCULO DE CAPACIDAD PORTANTE
	CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES
11.1.	
11.2.	
12.	ANEXOS



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Resultados de Laboratorio - Ensayos de Clasificación

Análisis de Rocas - Cantera de Rocas 01

Análisis de Rocas - Cantera de Rocas 02

0002

Planos

CUADROS

Registro geotécnico

Registro fotográfico

12. 12.1.

12.2.

12.3.

12.4. 12.5.

12.6.

12.7.

1. GENERALIDADES

1.1. Introducción

La Autoridad Nacional del Agua, a través de la Dirección de Estudios de Proyectos Hidráulicos Multisectoriales (DEPHM) conjuntamente con los Consejos de Cuenca fomenta programas de control de avenidas, desastres naturales, prevención de daños por inundaciones y otras medidas, desarrollando "estudios de tratamiento" y "perfiles de inversión" entre otros.

El presente estudio se ha realizado a solicitud de la Autoridad Nacional del Agua con el objetivo de ubicar áreas críticas de sufrir erosión fluvial e inundación y a la ves efectuar las investigaciones geológico-geotécnicas preliminares, con la finalidad de realizar obras de protección ribereña en el área determinada.

Conjuntamente con personal de la ANA-PIURA fueron determinadas ocho puntos críticos en donde se realizaron las investigaciones geológico-geotécnicas. Fueron excavadas ocho calicatas a lo largo del Rio Chira en lugares previamente determinadas como zonas críticas y pasible de sufrir desbordes ante fuertes crecidas del río. Las calicatas tuvieron una profundidad de excavación entre 0.70m hasta 2.00m. La presencia del nivel freático alto determino la profundidad final de excavación. En cada calicata fueron colectadas muestras disturbadas a fin de determinar sus propiedades índices. También fueron determinadas 02 canteras de rocas en el ámbito de estudio. Se extrajeron 02 muestras de rocas a fin de evaluar sus características geotécnicas y determinar si cumplen con los estándares de construcción, realizándoles ensayos de resistencia al desgaste, peso específico y durabilidad.

Se han diagnosticado las alternativas más adecuadas de prevención y control de erosión e inundación en zonas críticas determinadas a lo largo del rio Chira.

Fue utilizado un dispositivo GPS MAP 64 Garmin para posicionar las calicatas y las canteras en los planos.

Para el estudio de campo se contó con los mapas geológicos de escala 1:100000 levantados por el INGEMMET.

2. UBICACIÓN DEL PROYECTO

El Departamento de Piura, está ubicado en el noroccidente del Perú, entre los 79°12'30" y 81°19'36" de longitud oeste; y los 4°04'50" y 6°22'12" de latitud sur, que lo ubica en la zona ecuatorial. La región Piura ocupa una superficie de 35 940 km2.

Ing. Javier Hernández M. Javier Zenón Hernández Muchaypiña Reg. C.I.P. 33448

Esta región limita por el norte, con el Departamento de Tumbes; por el oeste, con el océano Pacífico; por el este, con el Departamento de Cajamarca y la República del Ecuador; y por el sur, con el Departamento de Lambayeque. Las altitudes varían entre el nivel del mar y sobre los 4000 msnm.

El rio Chira está ubicado en el Departamento de Piura y discurre por las Provincias de Sullana y Paita.



Figura 01.- Se observa ubicación de calicatas y canteras de rocas

3. CLIMA E HIDROGRAFÍA GENERAL

El clima en la zona de estudio en general es cálido y húmedo. Existen algunas variaciones en las zonas de tablazos y llanuras en donde el clima es caluroso y desértico. El rio Chira nace en la Cordillera Occidental de los andes a más de 3000 msnm en la República del Ecuador. En el Ecuador toma el nombre de Rio Catamayo y al entrar al territorio peruano recibe el nombre de Rio Chira. El río Chira en la parte peruana tiene un área de 11502.1 km2. Este rio discurre por las provincias de Sullana y Paita, es uno de los más caudalosos de la costa y lleva agua todo el año. Según la Dirección General de Hidrología y Recursos Hídricos la Cuenca del Rio Chira y Piura, tienen las siguientes características:

- -Precipitación media areal en la cuenca de Chira y Piura fue de: 846,8 mm y 623,2 mm respectivamente.
- -La precipitación mínima: de 0 a 900 mm
- -Precipitación máxima de: 0 a 3000 mm desde el litoral hasta la divisoria de aguas.

-La temperatura mediad: 16 a 24° C

Javier Zenón Hemández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



-La temperatura mínima: 10 a 20° C

-La temperatura máxima: 20 a 32° C

-La humedad relativa presentó variaciones de: 70 a 84%

-La velocidad del viento presentó fluctuaciones de: 1.0 a 5.0 m/s

-Las horas de sol fluctuaron de 168 a 192 hrs /año

-La Evapotranspiración de referencia varió de: 1250 a 1850 mm/año.

4. ACCESOS TERRESTRES Y AEREOS AL AREA DEL PROYECTO

4.1. Carreteras Principales

La primera ruta parte de Lima hacia Piura siguiendo la Panamericana Norte. De la ciudad de Piura se sigue por carretera asfaltada hasta la ciudad de Sullana y de ahí hasta la Presa de Poechos por vía también asfaltada. De la carretera asfaltada nacen vías carrozables que llevan a los puntos de excavación de calicatas.

4.2. Vía Aérea

La ciudad de Piura, muy próxima a la zona de estudio está conectada con la ciudad de Lima vía aérea. El servicio comercial es diario y en aviones de mediana a gran capacidad.

5. METODOLOGÍA DE TRABAJO

Para realizar el estudio a nivel de perfil de la Instalación de los servicios de protección contra inundaciones en el Rio Chira, del Departamento de Piura se realizó la revisión y evaluación de la información existente. La zona de estudio cuenta con los siguientes estudios geológicos hechos por el INGEMMET:

- Geología de los Cuadrángulos de Paita, Piura, Talara, Sullana, Lobitos, Qda. Seca, Zorritos, Tumbes y Zarumilla a escala 1:100000 - Boletín N° 54 - Serie A, 1994.
- Riesgo Geológico en la Región Piura, Boletín Nº 52 Serie C, Geodinámica e Ingeniería Geológica - 2013.

En el trabajo de campo se hizo la verificación de la Geología Regional en el valle del rio Chira, así como también las investigaciones Geotécnicas con fines de cimentación. Asimismo, se han determinado dos canteras de rocas a las cuales se

> Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo

Reg. C.I.P. 33448



obtuvieron muestras para su análisis, en el laboratorio para la determinación de sus características geotécnicas.

6. EQUIPO USADO EN EL TRABAJO DE CAMPO

Para la ejecución de los trabajos de investigaciones geotécnicas se contó con el siguiente equipo:

- Una camioneta 4x4.
- Se utilizó un equipo de toma de densidad natural, GPS, picota y Brújula.
- Para el cartografiado en los trabajos de campo fueron utilizados un mapa geológico de la zona levantado por el INGEMMET a escala de 1:100000.

7. GEOLOGÍA REGIONAL

A lo largo del Rio Chira el INGEMMET ha cartografiado en la zona Formaciones geológicas de edad Cretáceo superior al Cuaternario. En el presente trabajo solo serán descritas aquellas Formaciones sobre las cuales se han ubicado las áreas críticas y los yacimientos de materiales de préstamo.

7.1. Unidades Litológicas

7.1.1. Rocas Intrusivas Mesozoicas

Estas rocas constituyen cuerpos intrusivos y el INGEMMET los ha cartografiado al noreste del Cuadrángulo de Sullana. Estos cuerpos intrusivos se observan en la zona de estudio sin mostrar un relieve pronunciado debido a la erosión sufrida durante su historia geológica. Estas rocas de composición gabrodioríticas en el campo fueron observados de color marrón rojizas debido a la alteración sufrida por intemperismo. La roca fresca es de color verde oscura, holocristalina, con texturas porfiroides. Estas rocas son de gran dureza y bien compactas debido a su naturaleza misma.

7.1.2. Formación Verdún

Esta Formación geológica aflora en ambos márgenes del Rio Chira. Esta unidad litológica, mayormente es clástica y consiste de la intercalación de areniscas de grano medio a grueso, ligeramente diagenizadas con lutitas laminares algo bentoníticas, las cuales al alterarse dan una coloración gris verdoso a amarillento de tonalidad purpura. La edad de esta Formación geológica es Terciario-Eoceno, la cual ha sido determinada por el INGEMMET.

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

7.1.3. Formación Chira

La Formación Chira aflora a lo largo del rio Chira. En la margen izquierda del rio es donde se puede observar los mayores afloramientos rocosos. En la parte inferior, esta Formación está compuesta de lutitas bentoníticas laminadas de tonalidades oscuras. La parte media está compuesta por areniscas de grano grueso y de colores blanquecinos con horizontes conglomerádicos. La parte superior se observan lutitas y limolitas grises a marrones, areniscas limolíticas, lutitas bentoníticas y tobas amarillo verdosas y que por alteración presentan colores blanquecinos. La edad de esta Formación es Terciario-Eoceno superior.

7.1.4. Formación Mirador

Esta Formación aflora a lo largo del rio Chira y presenta sus mejores desarrollos en la margen derecha del rio Chira. La parte basal de esta unidad litológica está compuesta de conglomerados constituidos por areniscas arcosícas, de grano fino de color amarillo a ocre plomizo, con tintes verdosos. Son poco compactas y en algunos niveles son arenas sin cohesión y deleznables. La parte media de la Formación está conformada por niveles de areniscas tobaceas abigarradas. La parte superior de esta unidad litológica está conformada por areniscas coquiníferas de grano fino en una matriz areno arcillosa con macrofósiles. La edad de esta Formación datada por el INGEMMET es del Eoceno.

7.2. Unidades Geomorfológicas

7.2.1. Depósitos aluviales

Estos depósitos están compuestos de depósitos de limos, arcillas y gravas las cuales se encuentran formando las terrazas altas del rio Chira. Son relativamente extensos y forman las terrazas ribereñas y las llanuras de inundación abandonadas o antiguas del rio.

> Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo

Reg. C.I.P. 33448





Figura 02.- Terraza aluvial en el rio Chira. Cauce del rio con depósitos fluviales.

7.2.2. Depósitos fluviales

Estos depósitos se encuentran conformando el lecho del río, así como también en la llanura de inundación del lecho del rio. Litológicamente están compuestos de gravas y arenas de grano fino, medio a grueso.

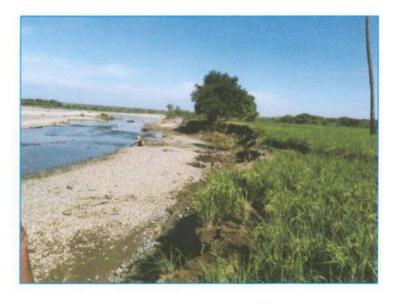


Figura 03.- Vista panorámica tomada aguas abajo del rio Chira. Se puede observar depósitos fluviales compuesto de gravas y arenas. En la margen derecha se observa la erosión ribereña producida por el rio durante las crecidas.

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo

Reg. C.I.P. 33448

7.3. Riesgos Geodinámicos en el Área de Estudio

Los riesgos geodinámicos que se han observado a lo largo del rio Chira son las erosiones de las terrazas ribereñas, derrumbes de las márgenes del rio, inundaciones de las terrazas bajas y afectación de poblados asentados en las márgenes del rio Chira.

7.3.1. Erosión de la ribera e inundación de las Terrazas Bajas

Conjuntamente con personal de Ingenieros de la ANA-Piura fueron determinados 08 puntos críticos de erosión de riberas a lo largo del rio Chira. La erosión de ribera se produce todos los años en época de lluvias acentuándose aún más en los años en que se produce el fenómeno del Niño.

Entre Salitral y Sullana el INGEMMET determino en el año 2009, 10 km de margen afectados por el rio Chira. En este tramo del rio es necesario incrementar la construcción de defensas ribereñas como diques de enrocados entre otros.



Figura 04.- Sector en donde se observa la erosión de la ladera de la margen derecha del rio Chira.



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



Figura 05.- Sector en donde se observa muro de enrocado construido a fin de evitar la erosión de laderas e inundación. Este lugar se encuentra aguas abajo de la Presa de Poechos. Se observa la roca de arenisca grande colocada al volteo.



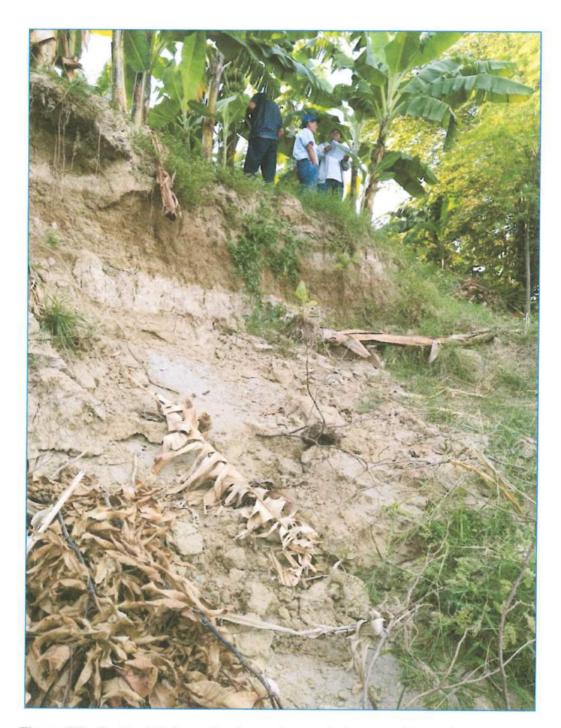


Figura 06.- Sector del rio en donde se observa la terraza alta con fuerte erosión ribereña que la ha escarpado. Se puede observar que esta está compuesta de suelos finos limo arcilloso de color gris claro a beige. Esta toma está localizada en la margen derecha y aguas abajo del curso del rio, a la altura de la calicata CRCH-02

MACIONAL POPULAR SE ALFANTO SE AL

7.4. Alternativas de Solución a los Problemas Geodinámicos

Para la protección de las riberas del rio Chira se deben considerar las siguientes estructuras:

- Diques de enrocado y Gaviones
- Espigones

7.4.1. Diques de Enrocado y Gaviones

Para el caso de la erosión de las riberas rectas de las terrazas bajas y a la entrada de las zonas curvas o meandriformes será necesario protegerlas con obras longitudinales como diques de enrocado, así como también con gaviones caja con colchones reno. La roca a ser utilizada tanto en gaviones como en los diques y espigones deberá cumplir con las características geotécnicas para este tipo obras. En los gaviones también se podrá usar los cantos rodados existentes en el cauce del rio. Estos cantos rodados se han observado mayormente aguas arriba del rio Chira. Desde la calicata CRCH-05 hasta la calicata CRCH-08 se ha observado que las gravas y cantos rodados en el rio Chira prácticamente desaparecen, debido a que el rio disminuye su pendiente por lo que pierde su capacidad de arrastre. El lecho en esta parte del rio es mayormente arenoso con ausencia de gravas y cantos rodados. A lo largo del rio Chira se han observado espigones y diques de enrocado que han sido construidos con anterioridad. Algunos han sido erosionados parcialmente y otros destruidos por los fenómenos del Niño que se han presentado en esta parte del territorio peruano.



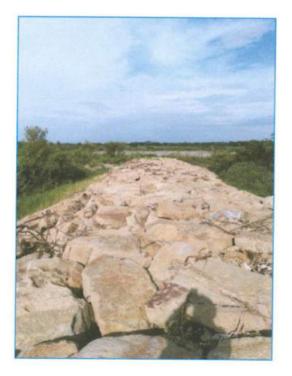


Figura 07.- Dique de enrocado construido con rocas de areniscas grandes. Margen derecha del rio Chira aguas debajo de la Presa Poechos.

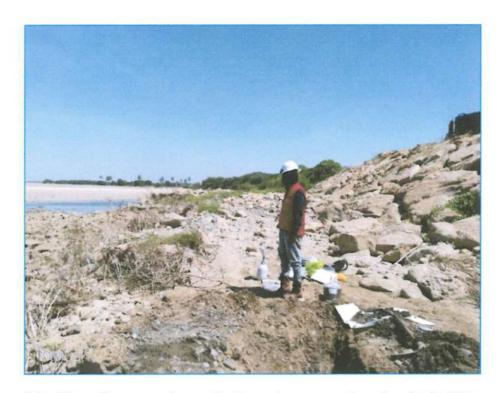


Figura 08.- Dique de enrocado construido en la margen derecha del rio Chira, aguas abajo de la Presa Poechos.

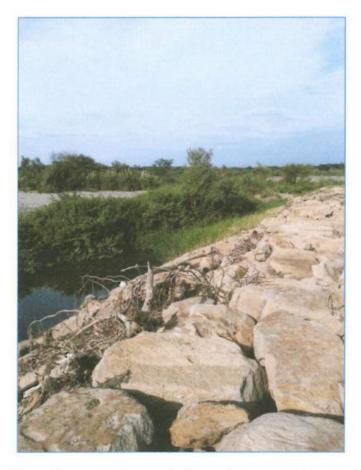


Figura 09.- Dique de enrocado construido en la margen derecha del rio Chira.



Figura 10.- Dique de enrocado. Fuente internet.

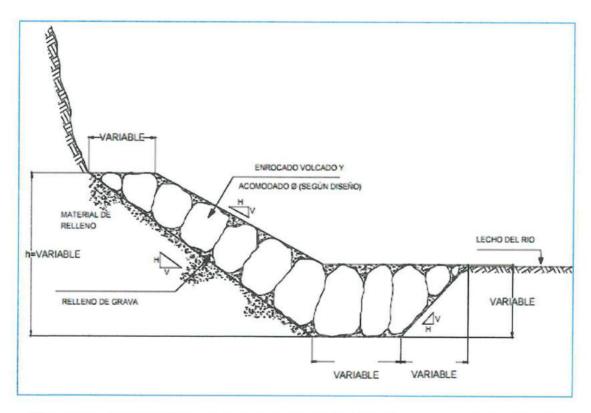


Figura 11.- Sección típica de enrocado de protección y/o encauzamiento. Fuente Ministerio de Transportes y Comunicaciones del Perú.



0014

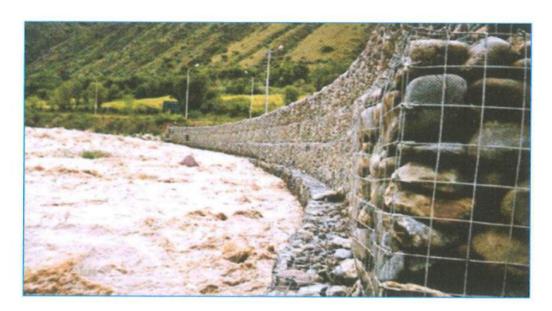


Figura 12.- la protección de las riberas rectas de las terrazas bajas erosionadas, se recomienda gaviones en caja con colchones reno para impedir la socavación. Construir estos en donde exista gravas que se encuentren en el lecho del rio.

7.4.2. Espigones

Los espigones deberán construirse en las curvas de los ríos en donde se ha observado una mayor erosión de riberas. Asimismo, la construcción de espigones traerá como consecuencia que al aquietarse las aguas entre los espigones producirá la acumulación de sedimentos restableciéndose poco a poco la recuperación de la ribera erosionada.

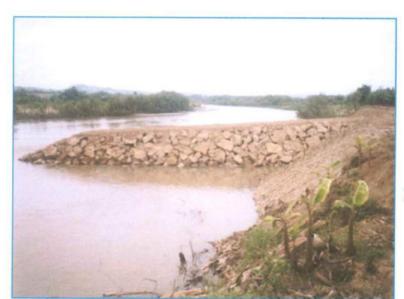


Figura 13.- Espigón. Sector Plateros II Tumbes. Fuente PERPEC.





Figura 14.- Se observa espigón parcialmente erosionado. Toma tomada aguas arriba de la calicata CRCH-01

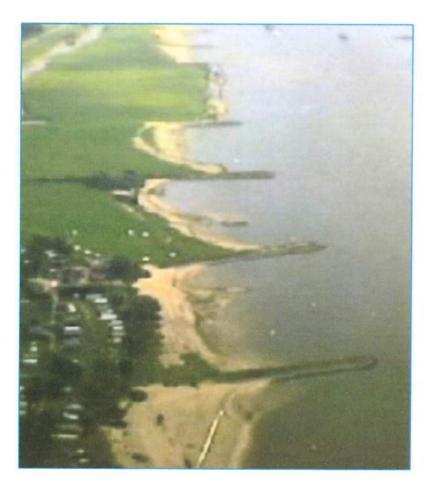


Figura 15. Espigones en donde se puede observar la acumulación de sedimentos entre ellos – Fuente Internet.



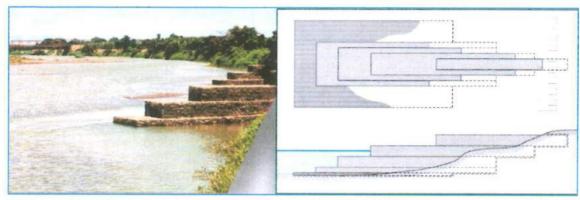


Figura 16.- Los espigones protegen y recuperan las orillas erosionadas, desvían el flujo principal de la corriente del curso de agua centralizándolo, evitando que la fuerza del agua alcance las márgenes. Fuente – Internet.

8. GEOTECNIA DEL AREA DE ESTUDIO

8.1. Investigaciones Geológico-Geotécnicas del Rio Chira

El estudio geológico geotécnico fue realizado a lo largo del rio Chira desde la localidad de San Antonio que está localizada al sur de la Presa de Poechos en donde fue excavada la calicata CRCH-01 hasta la altura de la localidad de San Felipe de Vichaya en donde fue excavada la calicata CRCH-08. Las investigaciones geológico-geotécnicas comprendieron la excavación de 08 calicatas a fin de caracterizar las propiedades físico-mecánicas de los suelos que servirán de soporte a las obras por construirse. Además, fueron determinadas dos áreas de canteras de rocas de las cuales se recolectaron dos muestras a las cuales se hicieron los análisis de mecánica de rocas respectivos. Las muestras de suelos como las de rocas fueron enviadas al Laboratorio de Mecánica de Suelos y Rocas de la Pontificia Universidad Católica del Perú para su análisis correspondiente

8.2. Consideraciones sísmicas

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

8.2.1. Intensidades

El trabajo de Silgado (1978) es la fuente básica de datos de intensidades sísmicas que describe los principales eventos sísmicos ocurridos en el Perú. De acuerdo a la Norma 030 "DISEÑO SISMORRESISTENTE" DEL REGLAMENTO NACIONAL DE EDIFICACIONES, modificada últimamente con el Decreto Supremo N° 003-2016-VIVIENDA, la zona de estudio está ubicada en la zona sísmica IV, que es de sismicidad alta, en donde está



previsto que ocurran sismos de intensidades del orden de VIII - IX en la escala de Mercalli modificada.

8.2.2. Zonificación Sísmica

En el territorio peruano se han establecido diversas zonas sísmicas, las cuales presentan diferentes características de acuerdo a la mayor o menor ocurrencia de sismos. El Departamento de Piura en donde se encuentra el área de estudio de acuerdo al mapa de Zonificación Sísmica del Perú está comprendida en la Zona Sísmica IV, correspondiéndole una sismicidad alta y un factor de zona Z = 0.45 g.

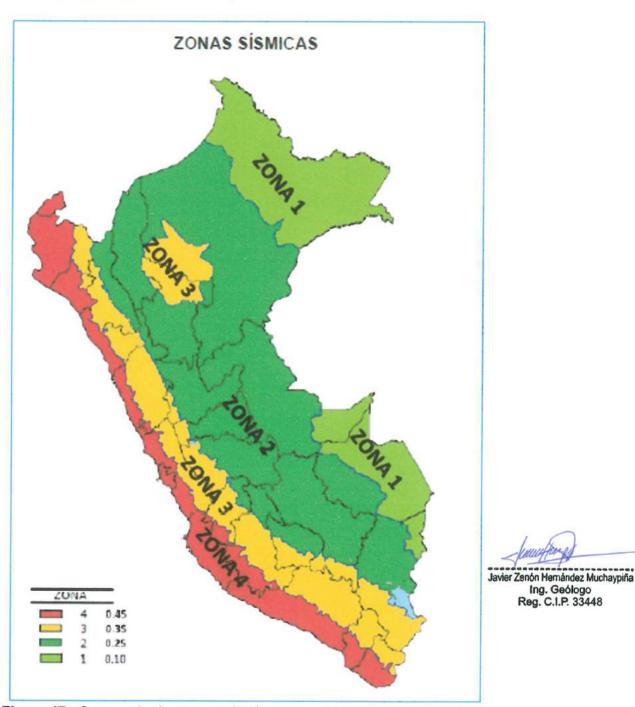


Figura 17.- Se muestra las zonas sísmicas en que ha sido dividido el Perú.

8.2.3. Tipo de Suelo y Periodo

Los suelos existentes y determinados durante la exploración geológica geotécnica hecho a lo largo del Rio Chira están conformados por gravas arenosas, arenas gravosas y arenas sueltas de baja compacidad a los cuales les corresponde un perfil de suelo tipo S3 con un periodo Tps de 1.0 seg y un factor de suelo de S = 1.1

8.3. Investigaciones Geotécnicas del Rio Chira

Estas investigaciones fueron desarrolladas desde la localidad de San Antonio hasta San Felipe de Vichaya. Fueron extraídas ocho muestras representativas las cuales fueron enviadas al Laboratorio de Mecánica de Suelos de La Pontificia Universidad Católica del Perú.

Los resultados del Laboratorio de Mecánica de Suelos son los siguientes:

8.4. Condiciones Geotécnicas

Calicata Nº 01

Profundidad (m):	1.20
Nivel Freático (m):	1.10
% de Gravas:	36.1
% de Arenas:	61.7
% de Finos:	2.2
Clasificación SUCS:	SP
Limite Líquido (%):	NP
Limite Plástico (%):	NP
Índice de Plasticidad (%):	-
Densidad Natural (gr/cc):	1.943

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ):	29°
Cohesión (c):	0
Capacidad de drenaje:	Buena

Calicata N° 02

Profundidad (m):	0.70
Nivel Freático (m):	0.60
% de Gravas:	81.1
% de Arenas:	18.3
% de Finos:	0.6

Javier Zenôn Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



INVESTIGACIÓN GEOLÓGICA Y GEOTÉCNICA EN EL RÍO CHIRA

Clasificación SUCS: GP
Limite Líquido (%): NP
Limite Plástico (%): NP
Índice de Plasticidad (%):

Densidad Natural (gr/cc): No determinada. Zona inestable.

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ): 33° Cohesión (c): 0

Capacidad de drenaje: Buena

Calicata N° 03

Profundidad (m): 1.60 Nivel Freático (m): 1.50 % de Gravas: 47.50 % de Arenas: 52.30 % de Finos: 0.2 SP Clasificación SUCS: Limite Líquido (%): NP Limite Plástico (%): NP Índice de Plasticidad (%): 1.898 Densidad Natural (gr/cc):

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ): 29°
Cohesión (c): 0
Capacidad de drenaje: Buena

Calicata Nº 04

Profundidad (m): 1.50 Nivel Freático (m): 1.40 % de Gravas: 57.40 41.4 % de Arenas: % de Finos: 1.2 Clasificación SUCS: GP NP Limite Líquido (%): Limite Plástico (%): NP Índice de Plasticidad (%):

Densidad Natural (gr/cc): 1.768

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ): 32° Cohesión (c): 0

Capacidad de drenaje: Buena



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo

Reg. C.I.P. 33448

Calicata N° 05

Profundidad (m):	1.20
Nivel Freático (m):	1.10
% de Gravas:	0
% de Arenas:	99.5
% de Finos:	0.5
Clasificación SUCS:	SP
Limite Líquido (%):	NP
Limite Plástico (%):	NP
Índice de Plasticidad (%):	; = 2;
Densidad Natural (gr/cc):	1.637

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ):	29°
Cohesión (c):	0
Capacidad de drenaje:	Buena

Calicata N° 06

Profundidad (m):	0.80
Nivel Freático (m):	0.70
% de Gravas:	0.1
% de Arenas:	99.8
% de Finos:	0.1
Clasificación SUCS:	SP
Limite Líquido (%):	NP
Limite Plástico (%):	NP
Índice de Plasticidad (%):	=
Densidad Natural (gr/cc):	1.712

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ):	29°
Cohesión (c):	0
Capacidad de drenaje:	Buena

Calicata N° 07

Profundidad (m):	0.90
Nivel Freático (m):	0.80
% de Gravas:	1.9
% de Arenas:	98.1
% de Finos:	0
Clasificación SUCS:	SP



Limite Líquido (%):

Limite Plástico (%):

Indice de Plasticidad (%):

Densidad Natural (gr/cc):

NP

1.699

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ): 29°
Cohesión (c): 0

Capacidad de drenaje: Buena

Calicata N° 08

Profundidad (m): 1.00 Nivel Freático (m): 0.90 % de Gravas: 0 % de Arenas: 99.7 % de Finos: 0.3 Clasificación SUCS: SP Limite Líquido (%): NP Limite Plástico (%): NP NP Índice de Plasticidad (%): Densidad Natural (gr/cc): 1.619

Parámetros Geotécnicos

Angulo de Fricción (φ): 29°
Cohesión (c): 0
Capacidad de drenaje: Buena

ALFARD ABANTO

CUADRO RESUMEN:

PROPIEDAD	UNIDAD	CALICATAS - RIO CHIRA									
PROFILDAD	UNIDAD	CRCH-01	CRCH-02	CRCH-03	CRCH-04	CRCH-05	CRCH-06	CRCH-07	CRCH-08		
Profundidad	m	1.20	0.70	1.60	1.50	1.20	0.80	0.90	1.00		
Nivel Freático	m	1.10	0.60	1.50	1.40	1.10	0.70	0.80	0.90		
Gravas	%	36.1	81.1	47.5	57.4	0	0.1	1.9	0		
Arenas	%	61.7	18.3	52.3	41.4	99.5	99.8	98.1	99.7		
Finos	%	2.2	0.6	0.2	1.2	0.5	0.1	0	0.3		
Clasificación SUCS	=	SP	GP	SP	GP	SP	SP	· SP	SP		
Límite líquido	%	NP	NP	NP	NP	NP	NP	NP	NP		
Límite plástico	%	NP 、	NP	NP	NP	NP	NP	NP	NP		
Índice de plasticidad	%	-	-	-	_	=	-	-	-		
Densidad Natural	gr/cc	1.943	-	1.898	1.768	1.637	1.712	1.699	1.619		
			PARAMET	ROS GEOTECI	VICOS						
Angulo de Fricción (φ)	0	29	32	29	32	29	29	29	29		
Cohesión (c)	-	0	0	0	0	0	0	0	0		
Capacidad de drenaje	-	BUENA	BUENA	BUENA	BUENA	BUENA	BUENA	BUENA	BUENA		

Cuadro 01: Cuadro resumen de condiciones y parámetros geotécnicos



REGISTRO DE DENSIDAD DE ARENA - RIO CHIRA

	ING. JAVIER HERNANDEZ	PROYECTO ESTUDIO GEOLOGICO, GEOTECNICO DEL RIO CHIRA.								
	Consultor									
Calica	ta N°	CRCH-01	CRCH-03	CRCH-04	CRCH-05	CRCH-06	CRCH-07	CRCH-08		
Profu	ndidad de Calicata, m	1.20	1.60	1.50	1.20	0.80	0.90	1.00		
Profu	ndidad de desarrollo de prueba, m	0.50	1.15	1.25	0.40	0.50	0.40	0.40		
1	Prof. De hueco de Prueba (15 cms)	15	15	15	15	15	15	15		
2	W cono + W recipiente (gr) 586g + 176.5g	762.8	762.8	762.8	762.8	762.8	762.8	762.8		
3	V recipiente (cc) 4196.6 cc	4196.6	4196.6	4196.6	4196.6	4196.6	4196.6	4196.6		
5	W cono + W recipiente + Warena (gr) Recipiente lleno de arena.	6529.1	6529.1	6529.1	6529.1	6529.1	6529.1	6529.1		
6	W arena (gr) (5) - (2)	5766.3	5766.3	5766.3	5766.3	5766.3	5766.3	5766.3		
7	D arena calibrada (gr/cc) (6) / (3)	1.374	1.374	1.374	1.374	1.374	1.374	1.374		
	_	,								
8	W cono + W recipiente + Warena.recip (gr) Wsistema con arena que queda en recipiente	1715.8	1784.6	1900.5	1925.9	2133.2	1506.3	1678.7		
9	W arena en hueco + Warena en cono (gr) (5) - (8)	4813.3	4744.5	4628.6	4603.2	4395.9	5022.8	4850.4		
10	W arena en cono (gr)	1542.90	1542.90	1542.90	1542.90	1542.90	1542.90	1542.90		
11	Vhueco (cc) [(9) - (10)]/(7)	2380.13	2330.06	2245.71	2227.23	2076.36	2532.60	2407.13		
12	W bolsa (gr)	17.7	17.7	17.7	17.7	17.7	17.7	17.7		
13	W bolsa + W muestra húmeda (gr)	6318.0	5292.6	3988	3664.6	3572.1	4321.2	3915.2		
14 W muestra húmeda (gr) (13) - (12)		4624.3	4421.5	3970.3	3646.9	3554.4	4303.5	3897.5		
15	Densidad Muestra Húmeda (gr/cc) (14) / (11)	1.943	1.898	1.768	1.637	1.712	1.699	1.619		

Cuadro 02: Cuadro resumen de pruebas in situ de densidad de arena.

ALFART ABANTO

9. CANTERA DE ROCAS

Con los resultados obtenidos del Laboratorio de Mecánica de Suelos y Rocas de la Pontificia Universidad Católica del Perú se han determinado las características geomecánicas de las muestras de rocas cuyos resultados se indican líneas abajo.

9.1. Cantera de Rocas

Se han determinado 02 posibles canteras de rocas las cuales son:

9.1.1. Cantera de Rocas 01

Esta cantera de rocas está ubicada en la Localidad conocida como La Peña. Está ubicada en afloramientos pertenecientes a la Formación Miramar de edad Terciaria. En el lugar de afloramiento estas rocas son Areniscas de color gris claro a gris amarillento, grano medio a grueso, poco compactas.

Se necesita realizar el levantamiento topográfico del área a fin de determinar el material rocoso a extraerse.

Coordenadas UTM : 0546807

9472797

Cota: 66 m. DATUM: WGS84-17 Sur

Resultados de Laboratorio

Abrasión: 51.5 %
Absorción: 7.39 %
Peso Específico Aparente: 2.41 gr/cc
Disponibilidad estimada: 2 000 000 m3

Rendimiento de cantera: 80%

Método de explotación: Con explosivos

Esta muestra de roca presenta un desgaste por abrasión del 51.5%, lo que la hace una roca de no adecuada para ser utilizado como material para enrocado.

9.1.2. Cantera de Rocas 02

Esta cantera de rocas se encuentra ubicada cerca de la localidad de Panales, localizada al este de la represa de Poechos. Son rocas ígneas del Cretáceo Superior. Esta cantera de rocas está constituida por rocas intrusivas del tipo Gabro, y en superficie tienen un color marrón rojizo y en muestra sana la coloración es gris oscuro. Son rocas bien compactadas y de gran dureza.



0025

Javier Zenón Hemández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Ing. Javier Hernández M.

Estas rocas intrusivas se encuentran aflorando en el extremo noreste del cuadrángulo de Sullana y existen potentes afloramientos para abastecer de buena roca a las obras de encauzamiento por ejecutarse.

Para realizar la cubicación del material a extraerse será necesario realizar el levantamiento topográfico de la zona.

Coordenadas: 0543535

9490242

Cota: 254 m. DATUM: WGS84-17 Sur

Resultados de Laboratorio

Abrasión: 19.5 %
Absorción: 0.34 %
Peso Específico Aparente: 2.93 gr/cc
Disponibilidad Estimada: 20'000,000 m3

Rendimiento de cantera: 80%

Método de explotación: Por voladura

Esta roca tiene un desgaste de 19.5% por la que la hace una roca de buena calidad, apta para ser usada como material para construir diques de enrocado y espigones entre otras obras.

10. CALCULO DE CAPACIDAD PORTANTE

Para el cálculo de la capacidad portante del suelo se empleará la fórmula de Terzaghi para zapata continuas y de longitud infinita normal

$$q_{ad} = \frac{(c*N_c*\gamma*D_f*N_q + 0.5*B*\gamma*N_\gamma)}{F.S}$$

Donde:

qad : Capacidad portante admisible (gr/cc)

Angulo de fricción interna

γ : Densidad Natural (gr/cc)

C : Cohesión (kg/cm2)

Df : Profundidad de cimentación (m)

B : Ancho de zapata (m)

Nq, Nc, Nγ : Factores de capacidad de carga (Función de φ)

FS : Factor de seguridad = 3.



Cálculo de Capacidad Portante en Estudios Geológicos y Geotécnicos en el Río Chira

	TIPO	В	Df	PARAME	PARAMETROS GEOTECNICOS PARAMETROS		GEOTECNICOS PARAMET		os	quit		qadm			
DESIGNACION	DE	m	m	γ	Ø	С		DE CARGA			FS	kg/cm2			
	SUELO			gr/cc	cc °	kg/cm2	Nq	Nc	Nγ						
			1	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	6.95	3	2.32			
		SP	SP	SP	2	2	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	10.15	3	3.38
CRCH-01					SP	3	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	13.34	3	4.45
			1	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	8.83	3	2.94			
		3	2	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	12.03	3	4.01			
			3	1.94	29	0	16.44	27.86	19.34	15.22	3	5.07			

	TIPO	В	//	PARAME	TROS GEO	OTECNICOS	PARAMETROS			qult		qadm kg/cm2
DESIGNACION	DE	m		γ	Ø	С		DE CARGA			FS	
	SUELO			gr/cc	•	kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			
			1	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	10.37	3	3.46
		2	2	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	14.88	3	4.96
CRCH-02	GP		3	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	19.38	3	6.46
			1	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	13.31	3	4.44
		3	2	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	17.81	3	5.94
			3	1.94	32	0	23.18	35.49	30.21	22.32	3	7.44

Cuadro 03: Cuadro de cálculo de capacidad portante del suelo en calicatas #1 y #2.









DESIGNACION	TIPO	В		PARAME	TROS GEO	TECNICOS	PARAMETROS DE CARGA			qult		qadm kg/cm2
	DE	m		γ	Ø	С				kg/cm2	FS	
	SUELO			gr/cc	0	kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			
			1	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	6.79	3	2.26
		2	2	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	9.91	3	3.30
CRCH-03	SP		3	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	13.03	3	4.34
			1	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	8.63	3	2.88
		3	2	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	11.75	3	3.92
			3	1.90	29	0	16.44	27.86	19.34	14.87	3	4.96

DESIGNACION	TIPO	В	Df	PARAME	TROS GEO	TECNICOS	PARAMETROS DE CARGA			quit		qadm kg/cm2
	DE	m	m	γ	ø	С				kg/cm2	FS	
	SUELO			gr/cc		kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			
			1	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	9.44	3	3.15
		2	2	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	13.54	3	4.51
CRCH-04	GP	Р	3	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	17.63	3	5.88
		4/54	1	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	12.11	3	4.04
		3	2	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	16.21	3	5.40
			3	1.77	32	0	23.18	35.49	30.21	20.31	3	6.77

Cuadro 04: Cuadro de cálculo de capacidad portante del suelo en calicatas #3 y #4.





	TIPO	В	Df	PARAME	TROS GE	OTECNICOS	PARAMETROS DE CARGA			quit		qadm
DESIGNACION	DE	m	m	γ	ø	С				kg/cm2	FS	kg/cm2
	SUELO			gr/cc		kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			
	SP		1	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	5.86	3	1.95
		SP 2	2	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	8.55	3	2.85
CRCH-05			3	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	11.24	3	3.75
		CIT Contract	1	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	7.44	3	2.48
		3	2	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	10.13	3	3.38
			3	1.64	29	0	16.44	27.86	19.34	12.82	3	4.27

DESIGNACION	TIPO	В	Df	PARAME	TROS GEO	OTECNICOS	PARAMETROS DE CARGA			qult		qadm kg/cm2
	DE	m	m	γ	ø •	С				kg/cm2	FS	
	SUELO			gr/cc		kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			83878
			1	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	6.13	3	2.04
		2	2	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	8.94	3	2.98
CRCH-06	SP	•	3	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	11.76	3	3.92
			1	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	7.78	3	2.59
		3	2	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	10.60	3	3.53
			3	1.71	29	0	16.44	27.86	19.34	13.41	3	4.47

Cuadro 05: Cuadro de cálculo de capacidad portante del suelo en calicatas #5 y #6.

DESIGNA	
CRCH-	

	TIPO	В	Df m	PARAMETROS GEOTECNICOS			PARAMETROS			qult		qadm
DESIGNACION	DE	m		γ	Ø	С	DE CARGA			kg/cm2	FS	kg/cm2
	SUELO			gr/cc	۰	kg/cm2	Nq	Nc	Nγ			
			1	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	5.79	3	1.93
		2	2	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	8.46	3	2.82
CRCH-08	SP		3	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	11.12	3	3.71
			1	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	7.36	3	2.45
		3	2	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	10.02	3	3.34
			3	1.62	29	0	16.44	27.86	19.34	12.68	3	4.23

Cuadro 06: Cuadro de cálculo de capacidad portante del suelo en calicatas #7 y #8.

11.0 CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

11.1. Conclusiones

- El Departamento de Piura se encuentra ubicada en la parte Noroccidental del territorio peruano y por su ubicación geográfica cercana a la línea ecuatorial tiene clima variable y cada cierto tiempo se presenta el fenómeno de El Niño causando inundaciones y erosión fluvial en ambas márgenes del rio Chira. Estas inundaciones provocan daños a la infraestructura vial, agrícola y también a centros poblados ubicados en sus márgenes.
- El INGEMMET en el año 2013 en el Estudio de Riesgo Geológico hecho en el Departamento de Piura, Boletín N° 52, Serie C ha determinado en este Departamento 1343 ocurrencias de peligros geológicos y geohidrológicos dentro de los cuales la erosión fluvial le corresponde un 6.33% y a la inundación fluvial le corresponde un 4.17%. La cuenca del rio Chira presenta estos problemas al igual que otras cuencas en el Departamento del rio Chira.
- La cuenca del rio Chira geomorfológicamente se encuentra ubicada en la zona de Llanuras o planicies inundables.
- La cuenca del rio Chira se encuentra en la Zona IV, de actividad sísmica media. Las máximas intensidades sísmicas en el sector corresponden al grado VIII-IX en la escala de Mercalli (MM) y con magnitudes de 7.8 Ms en la escala de Ritcher.
- Los principales peligros geológicos registrados en la Cuenca del Rio Chira son de inundaciones fluviales, erosión fluvial entre otros.
- Las investigaciones geotécnicas fueron desarrolladas desde la parte sur de la represa de Poechos hasta la localidad de San Felipe de Vichaya.
- En las investigaciones geológicos geotécnicos realizados a lo largo del rio Chira se han determinado suelos granulares de clasificación SUCS: GP y SP. Considerando una profundidad de cimentación de 2.00 m y un ancho de zapata de 2.00 m la capacidad portante en las arenas varia de un rango que va desde 2.82 Kg/cm2 hasta 3.38 kg/cm2. La capacidad portante de las gravas va desde 4.51 kg/cm2 hasta 4.96 kg/cm2.
- La cimentación de la uña del enrocado será en suelo competente y cuya profundidad mínima de la uña de cimentación será de 2.00 m.
- Los resultados de laboratorio respecto a la alternativa de la Cantera de Roca 02, han sido satisfactorios para ser utilizados como materiales de enrocado al cumplir con las normas. Los afloramientos rocosos en donde se ha ubicado la Cantera de Rocas 02 dada su magnitud es suficiente para aportar el material que se requiera para construir los diques u otras estructuras en donde se requiera rocas de buena calidad.
- La Cantera de Roca 01 se descarta como zona de préstamo debido a que no cumple con las características geomecánicas por lo que esta alternativa no es viable.
- El material de préstamo principal para la construcción de gaviones son las gravas que se encuentran mayormente en la cabecera del rio. Hacia la parte baja del rio las gravas van desapareciendo y predominan las arenas.



11.2. Recomendaciones

- Para fines constructivos se recomienda adoptar en los diseños Sismo-Resistente el siguiente parámetro sísmico: Factor de Zona = 0.45 Factor (g).
- Se recomienda construir defensas ribereñas rígidas del tipo de enrocado que requieran cimentación. Los bloques de rocas serán colocados en forma ordenada con un talud de 1.5:1 a lo largo de las zonas que presentan erosión de ladera.
- Se debe considerar como otra alternativa la construcción de Gaviones caja con colchones Reno para evitar la socavación. Para la construcción de estos gaviones se utilizarían las gravas y cantos rodados del lecho del rio Chira ubicados en la cabecera del rio. Cabe indicar que a partir de la ubicación de la calicata CRCH-04 hasta la calicata CRCH-08 las gravas disminuyen considerablemente e incrementándose el porcentaje de arenas por lo que se debe construir diques de enrocado y espigones con rocas de la cantera selecionada.
- Para evitar la erosión de las curvas de las riberas de las terrazas se recomienda construir espigones de roca.
- La cantera de rocas a ser usada es la Cantera de Rocas 02, la cual presenta características geomecánicas óptimas para ser utilizada en la construcción de los diques de enrocado.
- La cantera de rocas 01 compuesta mayormente de areniscas no deben ser usadas en la construcción de los diques de enrocado ya que no cumplen con las características geomecánicas. Se ha observado que los diques de enrocado y espigones construidos con anterioridad en el cauce del rio Chira están compuestos de roca arenisca la cual no cumple con las características geomecánicas por lo que en lo sucesivo no debe emplearse este tipo de roca.
- Conservar en buen estado los diques de rocas y espigones que ya han sido construidos. Reparar los que han sido dañados.
- Se necesita realizar la limpieza del cauce ya que se ha observado gran cantidad de material fluvial acumulado en el lecho del rio.

12. ANEXOS

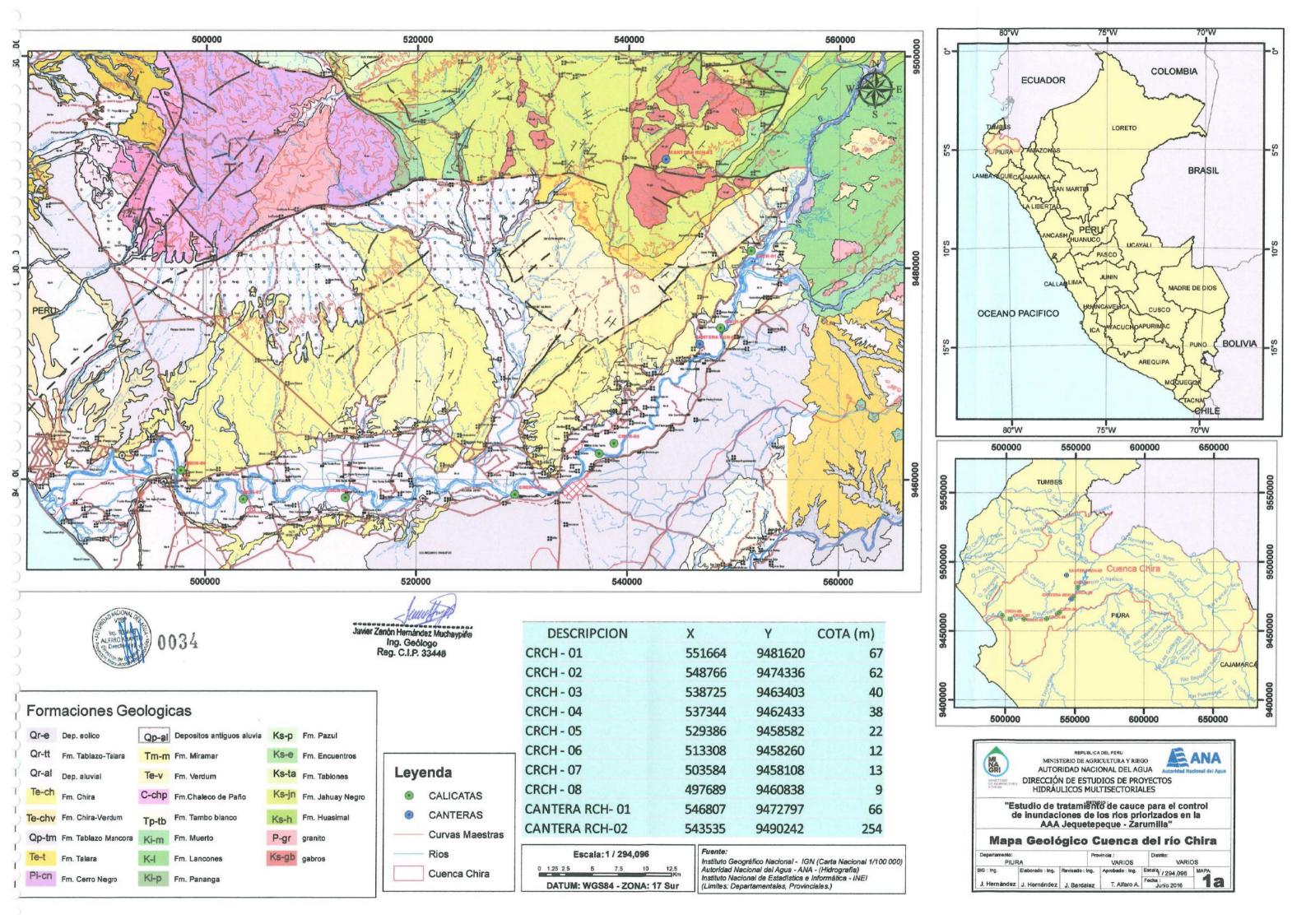
Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo

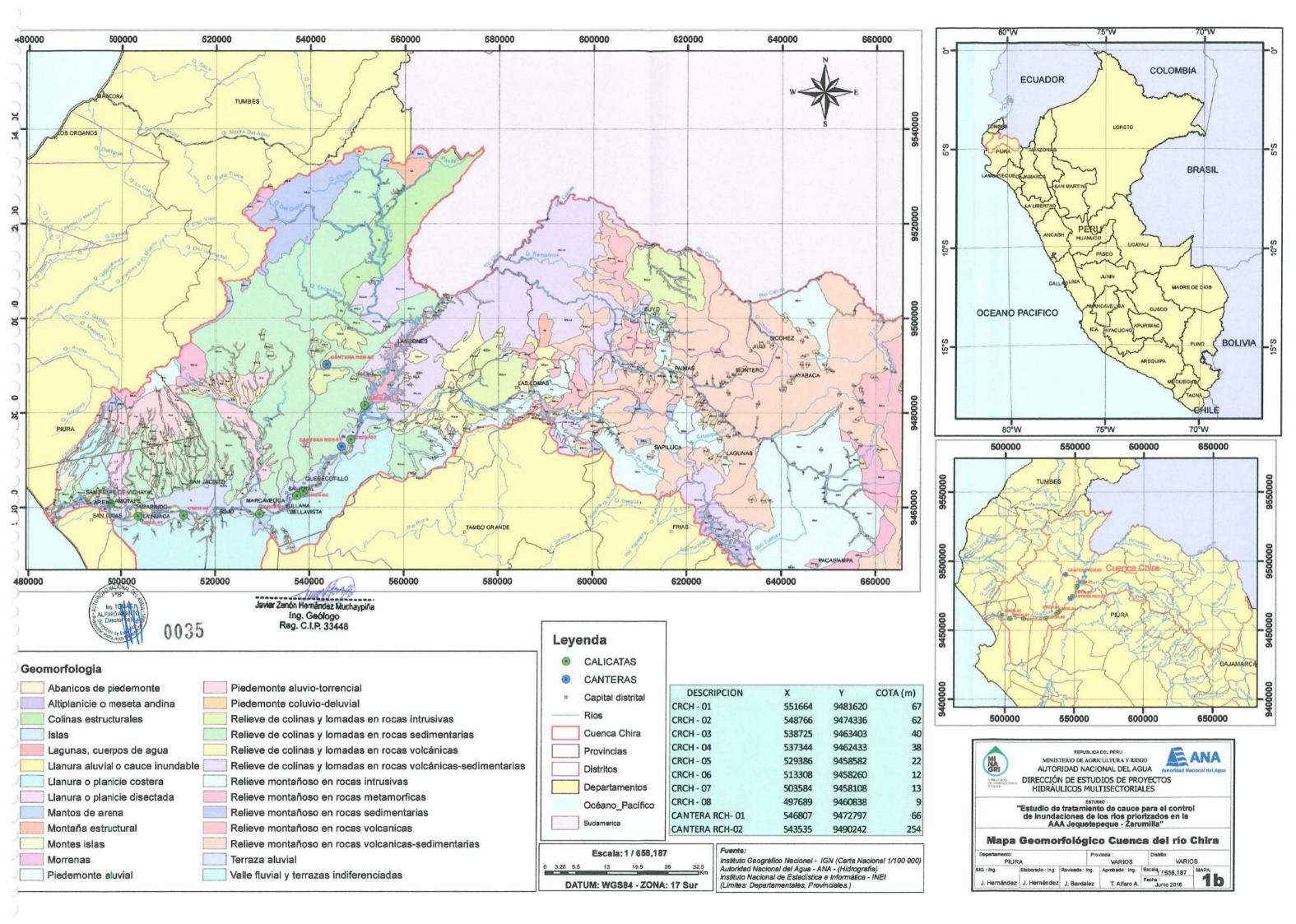
Reg. C.I.P. 33448

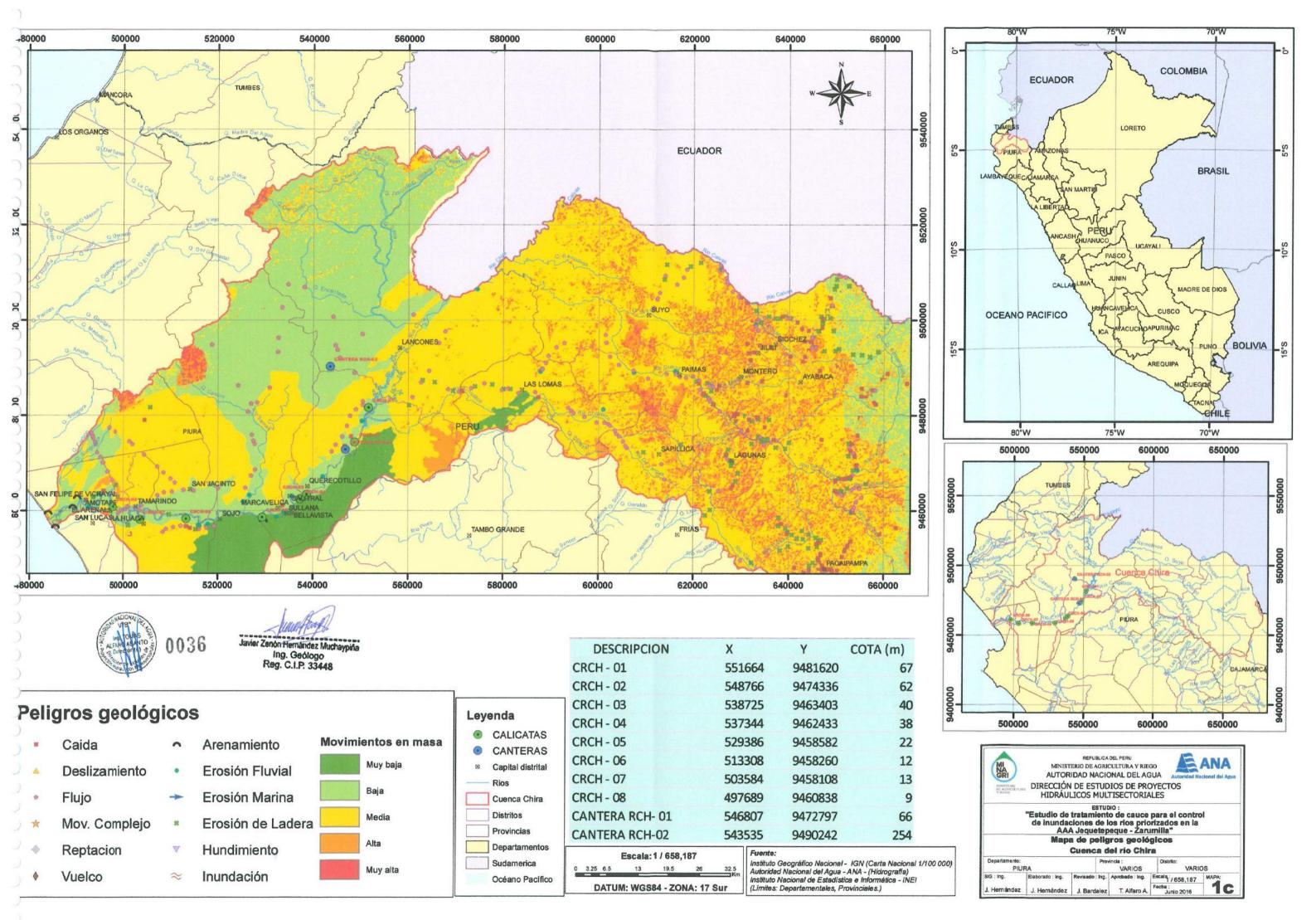
12.1. Planos

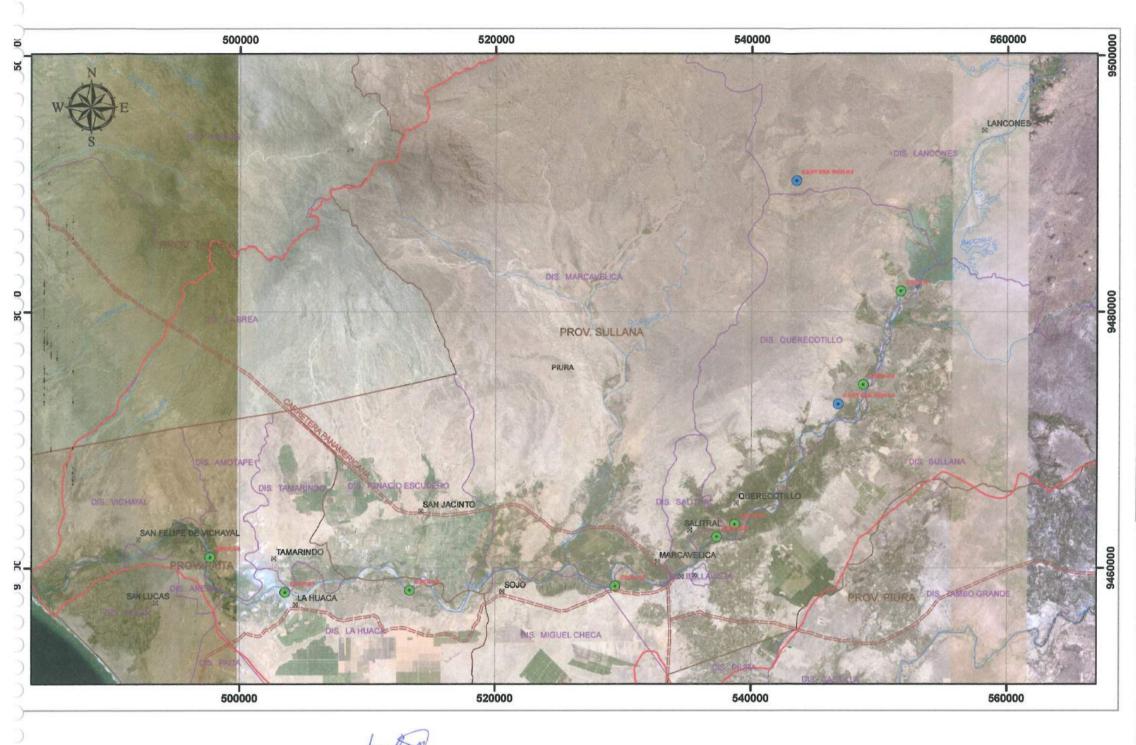
7 planos adjuntos en formato A3











Javier Zenôn Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



0037

_ey	enda	
•	CALICATAS	Provincias
•	CANTERAS	Distritos
×	Capital distrital	Departamentos
	Rios	Océano Pacífico
	Vias_Peru	Sudamerica
	Cuenca Chira	

DESCRIPCION	X	Υ	COTA (m)
CRCH - 01	551664	9481620	67
CRCH - 02	548766	9474336	62
CRCH - 03	538725	9463403	40
CRCH - 04	537344	9462433	38
CRCH - 05	529386	9458582	22
CRCH - 06	513308	9458260	12
CRCH - 07	503584	9458108	13
CRCH - 08	497689	9460838	9
CANTERA RCH- 01	546807	9472797	66
CANTERA RCH-02	543535	9490242	254

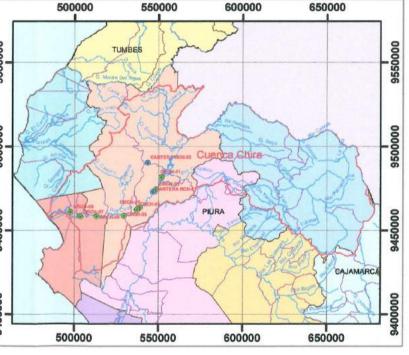
Escala: 1 / 295,128 Ind.

1.5 3 6 9 12 15 Km

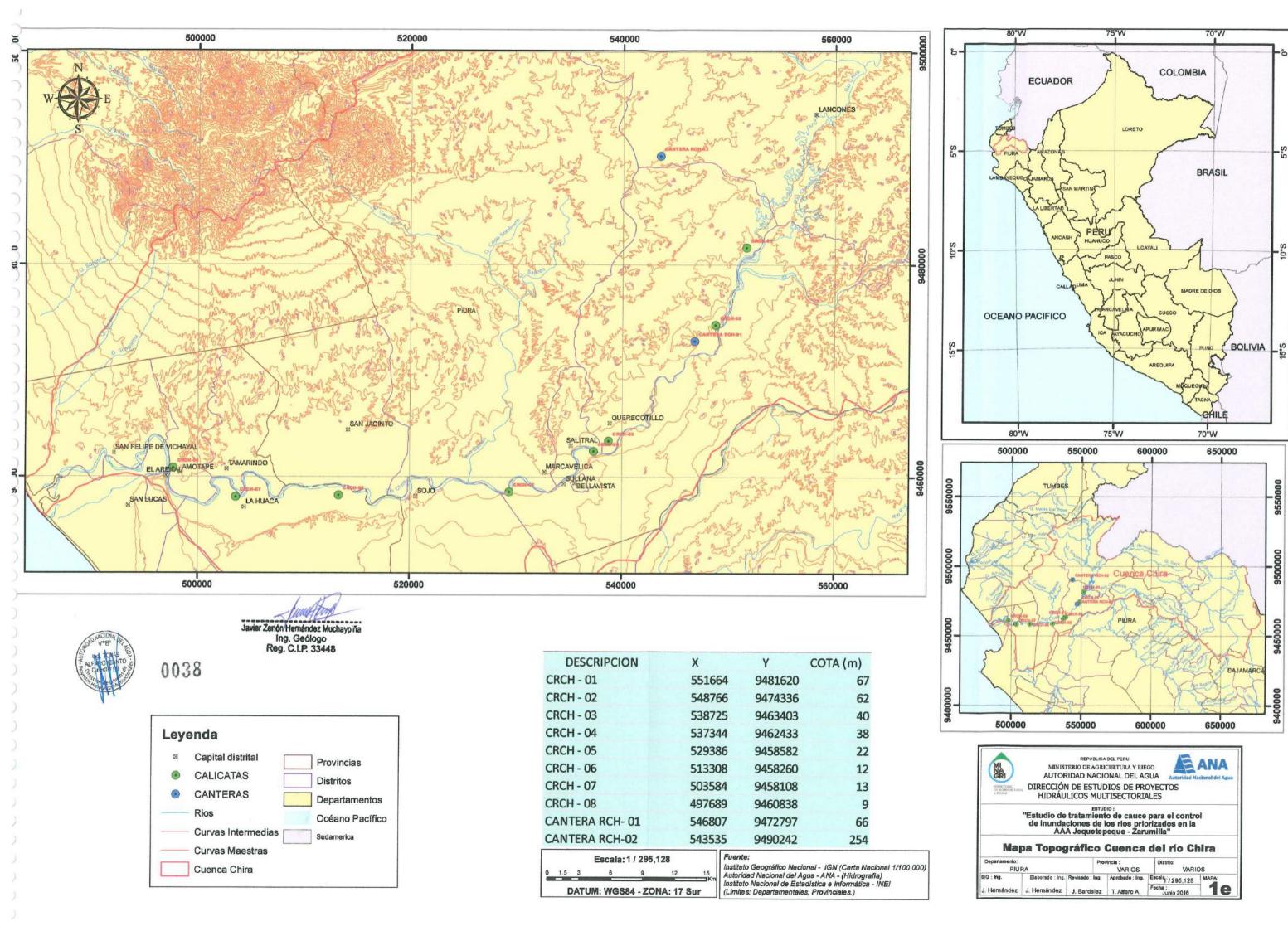
DATUM: WGS84 - ZONA: 17 Sur

Instituto Geográfico Nacional - IGN (Carta Nacional 1/100 000)
Autoridad Nacional del Agua - ANA - (Hidrografia)
Instituto Nacional de Estadística e Informática - INEI
(Limites: Departamentales, Provinciales.)

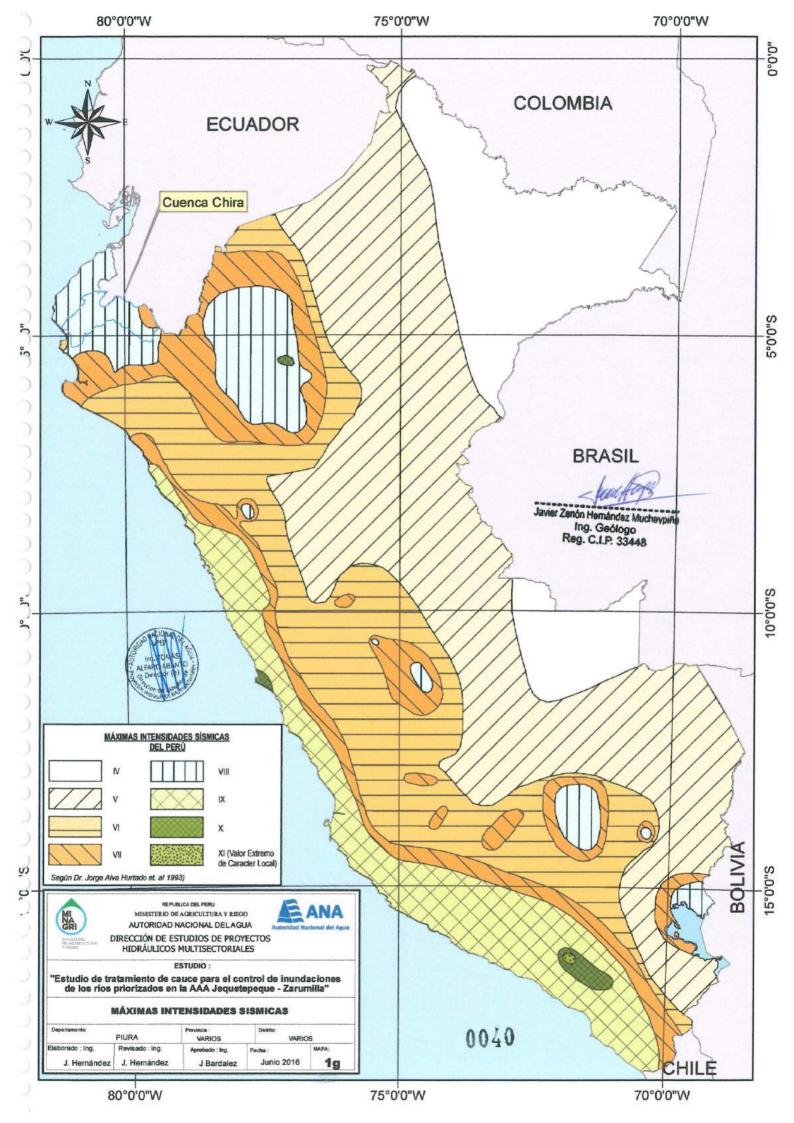












12.2. Registro geotécnico



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

COIL	сто:	Profesional State of the State	NES GEOLOGICOS		ÁREA:		RIO	G (GV) B.C.	7.7.7.7	có	DIGO DE	EXCAVA	CIÓN
сто			EN EL RIO CHIRA -	0000000	PROPÓSITO:	PF	KOTECOIC		RA				
CIO	R:	554804	PROFUNDIDAD:	1.20 m	TPODE EXCAV.:			CIONES		-	CRC	H-01	
DORD	ENADA UTI		COTA DE INICIO:	67 msnm	FECHA DE INICIO:			/2016		ELABOR	rΛ·		HM
ATUM	l:		NIVEL FREÁTICO:	1.10 m	FECHA DE FIN :			/2016		REVISÓ	1000	-	HM
		1,1000,1100		1	T COUNTER TO			ULOMET	RIA (%)	-	r		T
ROF. (m)	G R Á F I C		CARACTERES A D	ESCRBIR-VISUAL		SUCS /AASHTO		ARENA		Limite Liquido (%)	Limite Plastico (%)	Indice de Plasticidad	
1	A results	ofundidad se observé	5 un lente de arcilla de la composição d	color gás o seuro, hán medio a grueso, en p m loticas v de tamaño	uto fina, subangular a	SP	36.10	617	22	NP	ΝP	-	A
50													
00													
25													

Ing. TOMAS TELEPOOR

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

ROYECTO:		S GEOLOGICOS GE		ÁREA:		RIO	7,1		cót	DIGO DE E	XCAVA	CIÓN
ECTOR:	AGRICULTURA - A	AND CONTRACTOR OF THE SA	,, v.	PROPÓSITO:	- PT	NUNDA	CIONES	rea.	-			-
OORDENADA UTM	548766	PROFUNDIDAD:	0.70 m	TPODE EXCAV.:			nual		1	CRCI	1-02	
		COTA DEINICIO:	62 msnm	FECHA DE INICIO:		12/05	/2016		ELABOR	ó:	J	НМ
ATUM:	WGS84-17Sur	NIVELFREÁTICO:	0.60 m	FECHA DE FIN :			/2016		REVISÓ:		J	НМ
ROF. A F C C C C		CARACTERES A DES	CRIBIR -VISUAL		SUCS /AASHTO		ARENA	RIA (%)	Límits Líquido (%)	Límite Plástico (%)	Indice de Plasticidad	
subang	pulares a subredondea	dos, polimícticos, suelt arenosa es de granos m	o a medianamente o	ahiz arenosa, gravas son ompactadas y con observan bolos	GP	81.1	18.3	0.6	NP	ΝP	-	N
75												
00												
55												
5												



Javier Zenón Hemández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

	ECTO:			ies geologicos ge en el Rio Chira - Pil	JRA	ÁREA: PROPÓSITO:	Я	RIO C	some pic-	RA.	có	DIGO DE	EXCAVA	CIÓN
ECTO	DR:		FRANCE	AGRICULTURA - AN					CIONES			CRC	H-03	
OOR	DENADA	UTM :	9463403	PROFUNDIDAD:	1.60 m	TIPO DE EXCAV.: FECHA DE INICIO:		1) p.f. alt	nual 1/2016		ELABOR	20000000		R-BM
ATUN	4:	-	WGS84-17Sur	NWELFREÁTICO:	1.50 m	FECHA DE FIN :			/2016		REVISÓ			H-MM
_	G				SHOW SHEET	1:			ULOMET	RIA (%)	-	_		T
PROF.	R A F I C			CARACTERES A DES	CRIBIR - VISUAL		SUCS /AASHTO	GRAVA	ARENA	FINOS	Limite Líquido (%)	Límite Piástico (%)	Indice de Plasticidad	1000
0.50		rena edo ada	gravosa , docolor ados, mel graduade	fino a gruesa, cuarzo sa, das y presenta algunos la gris oscuro, grano medie s, las gravas son polimic edianamente compactad	o a grueso , cuazzo si ticas, subenoulares	do ndeada, median amente rava de 0.5 cm a 2.00 cm as, subredondeadas a a subredondeados,	SP	47.50	52.3	02	NP	NP		N



ENEL RO CHRA - FURRA PROPÓSITO: AGRICULTURA - ANA DORDENADA UTM: 537344 PROFUNDIDAD: 1.50 m	OYECTO:		ES GEOLOGICOS G	The frace state of the	ÁREA:		757 50	HRA		CÓD	GO DE	EXCAV	ACIÓ
CRCH-04 OCRDENADA UTM: 9462433 COTA DE NICID: 38ms nm FECHA DE NICID: 13/05/2016 ELABORÓ: J.F.M. ATUM: WGS84-17Sur NMEL FREATICO: 1.40 m FECHA DE FM: 13/05/2016 REVISO: J.F.M. GRANULOMETRIA (N) CARACTERES A DESCRBR - VISUAL. OCRAVA ARENA FINOS SERVICIO: SERVICIO: SERVICIO: SERVICIO: J.F.M. GRANULOMETRIA (N) CARACTERES A DESCRBR - VISUAL. A resa lime a retillo sa , de color gás medio, purades bitmedas y medianamente compactada. A la prohandidad do 1 t/m se obsevva un horte de arcilla marrón oscuro, de compacidad media. Grava a reno sa , de color gás medio, polinicitic as, subangulares a subredondeados, mail graduadas, de 100 a 5.00 cm. Ocasionalmente com bolos de 20 cm., la matric areno sa es de grano fino a medio, cuarrosa. M edianamente compactada.	CTOR ·			50001	PROPÓSITO:				KA .	-			
ORDERADA UTM: 9462433 COTA DE NICIO: 38/ms/m FECHA DE NICIO: 13/05/2016 ELABORÓ: J-RM ATUM: WGSS4-17SUF NIVEL FREÁTICO: 1.40 m FECHA DE NICIO: 13/05/2016 REVISÓ: J-RM ROF. F POP		537344			TPODE EXCAV.:	-				1	CRC	H-04	
GRAVA ARENA FROS A rena lime are little sa, de color gris medio, paredes infimedas y medimamente compactada. A la profundidad de 1.0m se observa un lente de arellia manón oscero, de compactidad media. Grave areno sa, de color gris medio, polimicito as, subangulares a subredondeados, mal productidad, de 100 a 500 cm. Ocasio nalmente com polos de 20 cm. la matriz areno sa es de grasto fino a medio, cuarzosa. Medianamente compactada.	ORDENADA UTM	:		38msnm		-	13/05	/2016		ELABOR	RÓ:	J	нм
CARACTERES A DESCRB R - VISUAL CO CARACTERES A DESCRB R - VISUAL CARACTERES A DESCRB R - VI	TUM:	WGS84-17Sur	NIVEL FREÁTICO:	1.40 m	FECHA DE FIN :		13/05	/2016		REVISÓ	:	J	НМ
A rena lime arcille sa, de color gis medio, paredes hêmedas y medimamente compactada. A la profundidad de 1'Dm se observa un tente de arcilla marrón oscuro, de compactidad media. Grava areno sa, de color gis medio, polimicit: as, subangulares a subredondeados, mall graduadas, de 100 a 5,00 cm. Ocasio natimente con bolo s de 20 cm, la matriz areno sa es de grano lino a medio, cuarzosa. M edimamente compactada.						_	GRAN	ULOMET	RIA (%)	8	(%)	pap	T
A rena limo arcillosa, de color gás medio, paredes hámedas y medianamente compactada. A la profundidad de 10 m se observa un lente de arcilla marrón oscuro, de compacidad media. Serava a renosa, de color gás medio, polimicito as, subangulares a subredondeados, mai graduadas, de 100 a 5.00 cm. Ocasio nalmente con botos de 20 cm., la matrix a renosa es de grano fino a medio, cuarzosa. Medianamente compactada.	OF. A m) i C		CARACTERESA DES	SCRIBIR - VISUAL		BUCS IAASHTO	GRAVA	ARENA	FINOS	Limite Liquido (Límite Piástico (Indice de Plasticida	
		a limo arcillosa ,d	ie color gas medio, pare	des hümedas y medi	ianamente compactada. A							JH	



ROYE	сто:		NES GEOLOGICOS EN EL RIO CHIRA -		ÁREA:	D	RIOC		DA .	có	DIGO DE I	EXCAVA	CIÓN
ECTOR	₹:		AGRICULTURA -		PROPÓSITO:		INUNDA			-			
0000	FN / DA / (TV)	529388	PROFUNDIDAD:	1.20 m	TPODE EXCAV.:		Mar	-	_	1	CRC	H-05	
PROF. (m)	ENADA UTM :		COTA DE INICIO :	22 msnm	FECHA DE INICIO:		13/05	2016		ELABOR	ió:	J	HM
PROF. (m)	:	WGS84-17Sur	NIVEL FREÁTICO:	1.10 m	FECHA DE FIN :		13/05	2016		REVISÓ	:	J	HM
RIOF.	G						GRAN	ULOMET	RA (%)	(%)	(%)	dad	Т
(m)	R Á F I C		CARACTERES A D	PESCRIBIR - VISUAL		SUCS /AASHTO	GRAVA	ARENA	FINOS	Limite Liquido (Límite Piástico (Indice de Piasticidad	MIEGTOA
.50	A resa	, de colorgris medi da, baja compacida	io, cuarzo sa de grano d, hacia la base se enc	lino , subengular a sube suentra saturado .	redondeado, mail	SP	0	99.5	0.5	ΝP	ΝP	÷	М
550		, de color gris medi ia, baja compacida	io, cuarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino, subangular a subtuentra saturado .	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	ΝP	ΝP		M
75	A rena graduac	, de color gris medi da, baja compacida	io, cuarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino, subengular a subruentra safurado .	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	NP	NP		M
50	A rena graduac	, de color gris medi ia, baja compacida	io, cuarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino , subangular a subi	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	ΝĐ	ΝĐ	÷	M
75	A rena graduac	, de color gris medi ia, baja compacida	io, euarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino, subengular a subruentra safurado .	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	ΝP	ΝP		M
75 1	A rena graduac	, de color gris medi la, baja compacida	io, euarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino, subesgular a subruentra safurado .	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	ΝP	NP		M
50	A rena graduac	, de color gris medi la, baja compacida	io, euarzo sa de grano d, hacia la base se enc	fino, subengular a subruentra safurado .	redondendo , mail	SP	0	99.5	0.5	ΝP	NP		M



PROYE	сто:		es geologicos ge n el rio chira - Pil		ÁREA:	D	RIOC		TDA .	CÓL	DIGO DE I	EXCAVA	CIÓN
ECTO	R:		AGRICULTURA - AN	-	PROPÓSITO:	-	INUNDA		ro.	-			
			Commercial	0.80 m	TPODEEXCAV.:	-	Mar	000000000000000000000000000000000000000	7	1	CRC	H-06	
OORD	ENADA UTM :	9458260	COTA DE NICIO:	12 msnm	FECHA DE NICIO:		13/05	/2016		ELABOR	ró:	J	нм
ATUM	4.	WGS84-17Sur	NIVEL FREÁTICO:	0.70 m	FECHA DE FIN :		13/05	/2016		REVISÓ:	:	J	НМ
PROF. (m)	G R Á F I C		CARACTERESA DES	CRIBIR - VISUAL		SUCS /AASHTO		ARENA	RIA (%)	Limite Liquido (%)	Limite Piástico (%)	indice de Plastioldad	MUESTRA
	A re na malgra	, de colorgiis medio duada, baja compacio	a gris oscuro, cuarzosa	de grano fino, suban	gular a subredondeado,		0.1				-5000000000		١
0.75	Hacia I	a base la arena se enc	uentra saturada.	ain, con algunos nive	las delgados de arcilia.	SP	0.1	99.8	0.1	NP	NP		
0.75	Places	a base la arena se enc	uentra saturada.	ain, con algunos nive	las delgados de arcilia.	SP	0.1	99.8	0.1	NP	NP		M-4
0.75	Places	a base la arena se enc	uentra saturada.	att, con algunos nive	las delgados de arcilia.	9	0.1	99.5	0.1	NP	NP		
1100	Places	a base la arena se enc	uentra saturada.	ain, con algunos nive	las delgados de arcilia.	9	0.1	99.5	0.1	NP	NP		
1.00	Places	a base la arena se enc	uentra saturada.	an, con algunos nive	las delgados de arcilia.	9		99.5	0.1	NP	NP		
2275	Places	a base la arena se enc	uentra saturada.	att, con algunos nive	las delgados de arcilia.	9	0.1	99.5	0.1	NP	NP		



Javier Zenon Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

PRO	ECTO:	INVESTIGACIONES GEOLOGICOS GEOTECNICOS	ÁREA:		RIO	J-IRA		CÓD	IGO DE I	EXCAV	ACIÓN
		EN EL RIO CHIRA - PURA	**	F	ROTECCIO	NOO NO	TRA				
SECT		MINISTERIO DE AGRICULTURA Y RIEGO - ANA	PROPÓSITO:		INUNDA	CIONES			CIDO		
TEL	DENA	PROFUNDIDAD: 0.90 m	TIPO DE EXCAV.		Mai	nual			CRC	H-07	
		9458108 COTA DE INICIO: 13 manm	FECHA DE		13/05	/2016		ELA	BORÓ:	J	n-IM
DATU	M :	WGS84-17Sur NIVEL FREATICO: 0.80 m	FECHA DE FIN :		13/05	/2016		R	EVISÓ :	J	0-IM
	G		1		GRAN	ULOME	TRIA (%)	3	8		T
PROF. (m)	RAFICO	CARACTERÉS A DESCRIBIR - VISI		SUCS / AASHTO	GRAVA	AREN	FINOS	Límite Líquido (%)	Limite Piástico (*	Indice de Plasticidad	MUESTRA
0.50		Arena, de color gris claro, cuarzosa de grano fino a med subredondeado, mal graduada, baja compacidad, paredet la base se encuentra saturado por la presencia del nivel f	se derrumban v hacia	SP	1.9	96.1	Q	NΡ	КĐ	-	M-7
125			1								
1.75											
2.00		ž		,					,		
2.25											
2.50		WEG .							ADO: Ing		
		NES Nivel treático fue encontrado a 0.70 m.								,Ail	



	то:	INVESTIGACIO	NES GEOLOGICOS G	BEOTECNICOS	ÁREA:		RIOC	HRA		có	DIGODE	EXCAVA	CIÓN
			EN EL RIO CHRA - PI		PROPÓSITO:	F	ROTECCIO		RA	-			
ECTOR	t:	4077000	AGRICULTURA - AI	1760			INUNDA	DATE STORY			CRC	H-08	
OORD	ENADA UTM :		PROFUNDIDAD: COTA DE INICIO:	1.00 m 9.00 msnm	FECHA DE INICIO:			nual /2016		ELABOR	Α.		НМ
ATUM			NWEL FREÁTICO:	0.90 m	FECHA DE FN :	-		/2016		REVISÓ		-	HM
Т		111111111111111111111111111111111111111				-	15.55.55.55	ULOMET	RIA (%)	-			T
ROF. (m)	G R Á F I C		CARACTERES A DES	SCRIBIR - VISUAL		SUCS JAASHTO		ARENA	FINOS	Limite Liquido (%)	Limite Plástico (%)	Indice de Plasticidad	MICOTOA
.75	subre	dondeado, mal g	nedio, cuarzosa de g raduada, baja compa ices en el tope. Haci ático.	icidad, paredes h	, subangular a úmadas y se ientra saturado por la	SP	O	99.7	0.3	NP	ΝP	٠	N
j													
125													
125													
25													
75													
50													



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

12.3. Registro fotográfico



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



Figura 18.- Calicata CRCH-01 Cerca de la Presa Poechos





Figura 19.- Calicata CRCH-01. Se observa nivel freático somero



Figura 20.- Calicata CRCH-02 Deposito de Gravas arenosas con nivel freático somero.





Figura 21.- Calicata CRCH-02. Depósito de gravas. NF somero.



Figura 22.- Calicata CRCH-03. Arena fina a media en la parte superior.





Figura 23.- Calicata CRCH-03 Hacia la base se observa grava arenosa



Figura 24.- Calicata CRCH-04 Hacia el tope se observa arena limo arcillosa



Figura 25.- Calicata CRCH-04 Hacia la base se observa arena gravosa.





Figura 26.- Calicata CRCH-05 Arena arcillo limosa

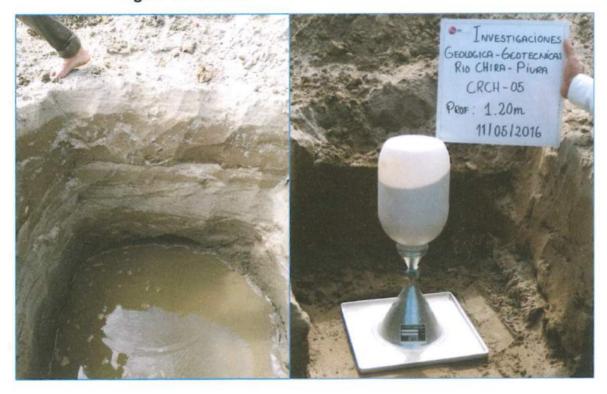


Figura 27.- Calicata CRCH-05 Arena arcillo limosa





Figura 28.- Calicata CRCH-06 Arena fina a media



Figura 29.- Calicata CRCH-06 Arena fina a media



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Ing. Javier Hernández M.

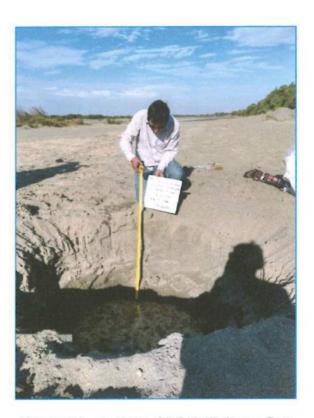


Figura 30.- Calicata CRCH-07 Arena fina.



Figura 31.- Calicata CRCH-07 Arena fina.



Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Ing. Javier Hernández M.



Figura 32.- Calicata CRCH-08 Arena fina a media.



Figura 33.- Calicata CRCH-08 Arena fina a media

Ing. Javier Hernández M.

0058

12.3.1. Cantera de rocas río Chira



0059

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Ing. Javier Hernández M.

Cantera de Rocas 01. Sector La Peña

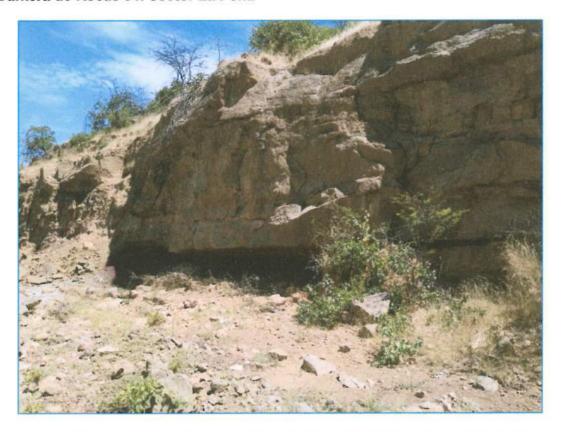


Figura 34.-Cantera de rocas La Peña. Areniscas medianamente compactadas.

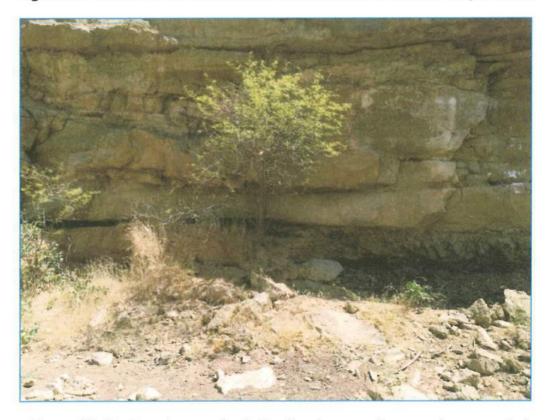


Figura 35.-Cantera de rocas La Peña. Areniscas medianamente compactadas.



0060

Cantera de Rocas 02. Sector Panales

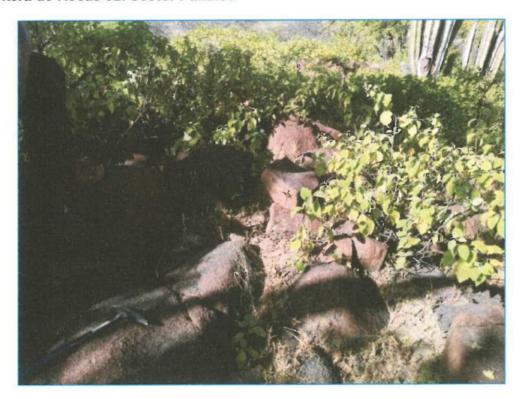


Figura 36.-Cantera de Rocas 02 Panales. Rocas intrusivas, duras.

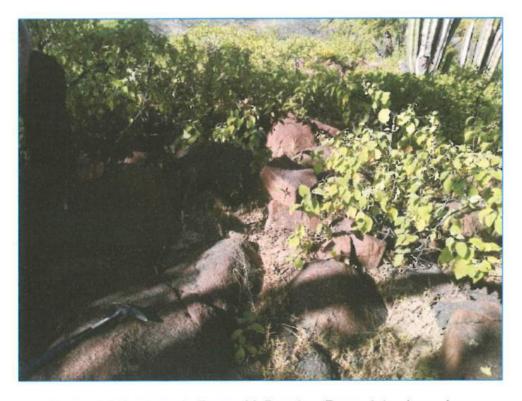


Figura 37.-Cantera de Rocas 02 Panales. Rocas intrusivas, duras



0061

12.4. Resultados de Laboratorio - Ensayos de Clasificación



0062



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicit	_		_	_	_				IÑA JA LÓGICA				SRIC) CI	IIR A	Expedie	ente	16-10)4
Muest	_		CRO	_	-		0.10.	000	LOGICA	15 00	-				1.20 m	Fecha	;	25-may-2	2016
	100	76.200	50,000	38.100	25.400	19,050	9.525	4.763	2 000	0.840	0.426	0,250	0 106	0.075	0.050	0200	500 a	2000	
	90				1														Ξ
	80					1													
	70						1												
PORCENTAJE QUE PASA	60			-				\											
AJE QU	50										1			Ė					
RCENT	40																		
PC	30			ŧ								1							=
	20			+								1							
	10			÷									1						
	0		H									1	-	•					

CLASIFICACIÓN		LL = NP	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	Tamiz
SUCS SP		LP = NP	que pasa	en mm	que pasa	ASTM
AASHTO	******	IP =	******		100.0	3"
			******	*****	100.0	2"
			*****		100.0	1 1/2"
					94.2	1"
QSIDAD					87.1	3/4"
1/4			******		72.2	3/8"
1/2/						
LABORATOR					63.9	#4
LABORATOR CANE					63.9 60.1	# 4 #10
DE SUELO						
the state of					60.1	#10
THE ONE	MANUEL A. OLC	-	*****		60.1 58.3	#10 #20
ESE FRANZERO	MANUEL A. OLC	-			60.1 58.3 51.0	#10 #20 #40

22

#40

#140 #200 0.050

1001

Av Universitaria 1801, San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4651 Fax 626 2837 suelos@pucp.edu.pe



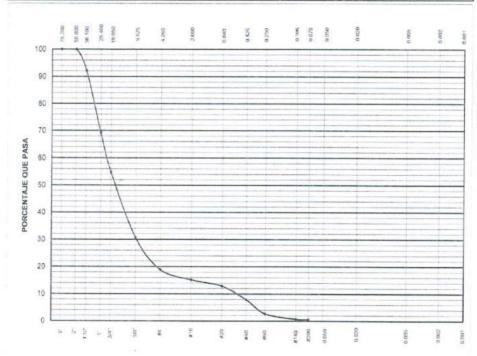
0063

3/8



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicitante:	HERNANDEZ MUCHAY	PIÑA JAVIER ZENÓN	le u	02.00	16.104
Proyecto:	INVESTIGACIONES GEO	DLÓGICAS GEOTÉCNICOS RIO CHIRA	Expedien	ne	16-104
Muestra :	CRCH-02	Profundidad: 0.00-0.70 m	Fecha	:	25-may-2016



Tamiz	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP		CLASIFI	ICACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP	*****	SUCS	GP
3"	100.0			IP =	*****	AASHTO	
2"	100.0		******				
1 1/2"	92.2	*****	******				
1"	69.2		*****				
3/4"	54.9		******				DAD
21011						11.00	
3/8"	30.6		******			1/20	- GAI
#4	18.9		*****			()	- 10
	(2) (2) (2) (3) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4		100000000000000000000000000000000000000				MATOSIO I
#4	18.9					0 0 0	MATOSIO I
#4 #10	18.9 15.1	******	•••••			O DE	MATOSIO S
#4 #10 #20	18.9 15.1 12.9	*****		_	MANUEL A. OL	The state of the s	MATOSIO I
#4 #10 #20 #40	18.9 15.1 12.9 7.9			_		CESE FRANZERO	MATOSIO I

Av Universitaria 1801, San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4651 Fax 626 2837, suelos a puep edu pe

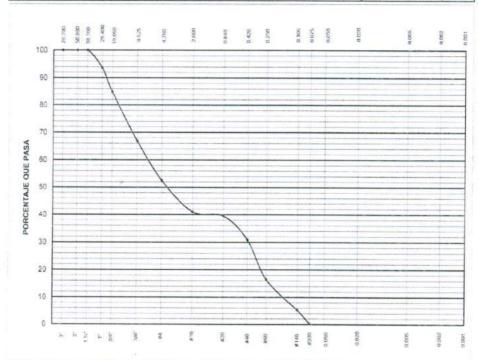


0064



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicitante:	HERNANDEZ MUCHAY	PIÑA JAVIER ZENÓN		16 104
Proyecto:	INVESTIGACIONES GEO	DLÓGICAS GEOTÉCNICOS RIO CHIRA	Expediente	16-104
Muestra :	CRCH- 03	Profundidad: 1.15-1.60 m	Fecha :	25-may-2016



Tamiz	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP		CLASIFI	CACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP	******	SUCS	SP
3"	100.0			IP =	*****	AASHTO	
2"	100.0	******	*****				
1 1/2"	100.0	*****	******				
1"	93.6						
3/4"	84.8	*****	******				DAD
3/8"	67.0	******	*****			1/200	Ca.
#4	52.5					113/	MATORIO
#10	41.0					1	ECAMEA
	39.5	*****	*****			- The same	ACELOS II
#20			1				10
#20 #40	30.9	*****	******			11/10	15
V. C. C. C. C.	30.9 16.5			_	MANUEL A. OLO	ESE FRANZERO	- (1H3)
#40	7.75.5		000000	_		7	- CARA

16-104/3/GM/1 de 1

Av Universitaria 1801. San Miguel - Telefono 626 2000 Anexo 4651 Fax 626 2837 sucles@pucp.edu.pe

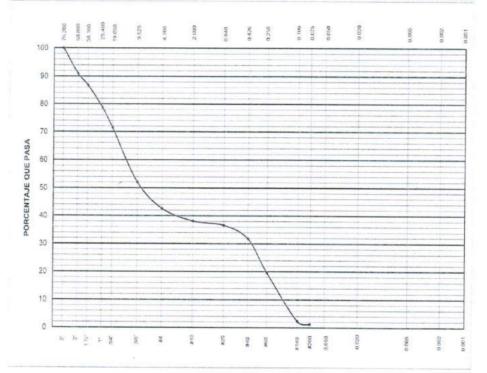


0065



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicitante:	HERNANDEZ MUCHAY	PIÑA JAVIER ZENÓN	F 15	16 101
Proyecto:	INVESTIGACIONES GEO	DLÓGICAS GEOTÉCNICOS RIO CHIRA	Expedien	te 16-104
Muestra :	CRCH-04	Profundidad: 1.40-1.50 m	Fecha	: 25-may-2016



amiz	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP		CLASIFI	CACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP		SUCS	GP
3"	100.0	*****	*****	IP =	*****	AASHTO	
2"	90.9		*****	-			
1 1/2"	86.7		*****				
1"	78.7		*****				
3/4"	71.5		*****			(85)	DADC
3/8"	52.1					1131	10
#4	42.6		*****			1 3 LABO	CRATCHIO T
#4 #10	42.6 38.1					5 UABO	SHEES S
	11,000	200000000000000000000000000000000000000	10.00.000			3 48	SHIPLES IN
#10	38.1					37 1480	SUPERS OF
#10 #20	38.1 36.6			_	MANUEL A. OL	100	SHIPLES IN
#10 #20 #40	38.1 36.6 31.8		*****	_			SHIPLES IN

Av. Universitaria 1801. San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4651 Fax 626 2837 suelos@puep.edu.pe

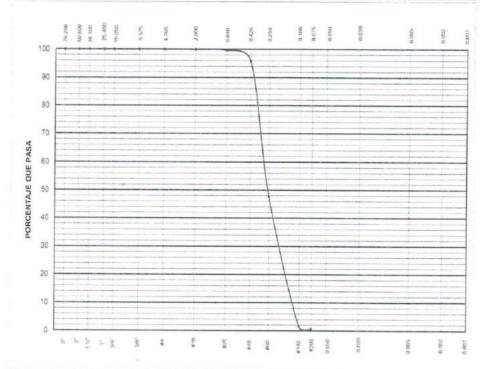


0066



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicitante:	HERNANDEZ MUCHAYPI	ÑA JAVIER ZENÓN	E V		17.104
Proyecto:	INVESTIGACIONES GEOL	ÓGICAS GEOTÉCNICOS RIO CHIRA	Expedie	nte	16-104
Muestra :	CRCH- 05	Profundidad: 0.00-1.20 m	Fecha	÷	25-may-2016



Tamiz	Porcentaje	Diametro	Porcentaje	LL = NP	*****	CLASIFI	CACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP		SUCS	SP
3"	100.0	*****	*****	IP =		AASHTO	
2"	100.0	******				-	
1 1/2"	100.0						
1"	100.0	*****	*****				
3/4"	100.0	19-2002	5,000.00				
214	100.0						
3/8"	100.0					C510	AO C
77.	0.777	520,000	7,000,000			36851D	AO CAZO
3/8"	100.0					100 E TANK	AO CANOL
3/8" #4	100.0 100.0	******	*****			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	ATOMA CO
3/8" #4 #10	100.0 100.0 99.9					1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	AO CATOR CONTRACTOR CO
3/8" #4 #10 #20	100.0 100.0 99.9 99.6			_	MANUEL A. OL	TANKS TANKS TO ME S	ATOMICA OF THE LOS
3/8" #4 #10 #20 #40	100.0 100.0 99.9 99.6 95.8			_		1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	ATOMA CO

Av. Universitana 1801, San Miguel. Telefono 626 2000 Anexo 4651. Fax 626 2837, suelos ¿pucp edu pe



0067



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

olici roye	-	_	_	_	_		_		-	PIÑA JA LÓGIC	_	_	_	os pie	0.0	HID A	Expedie	nte	16-16)4
Juest	_	_	_		-	06		10111	3 020	Louic	715 015	_			_	0.80 m	Fecha	:	25-may-2	016
		26,340		20.800	38 100	25.400	19.050	925 6	4.760	2 000	0.840	D 426	0.250	0.196	9.075	0.050	0.000	0.005	0.002	
	100	E				Ī					7									
	90			E	Ė		E				1		-							
	80			E																
_	70					-						+			ŧ					
PORCENTAJE QUE PASA	60											+								
AJE OL	50						-					1								_
RCENT	40					-						1			İ					
PO	30					ļ									İ					
	20													-						
	10					į														
	0						F						1							

orc	entaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP		CLASIFI	CACIÓN
que	pasa	en mm	que pasa	LP = NP	*****	SUCS	SP
10	0.00	******		IP =		AASHTO	
10	0.00	*****					
10	0.00						
10	0.00	*****					
		1					
10	0.00	******					
500	0.00						IDAO -
10	2003	10000000				(500	SIDAD CAL
10	0.00					34	IDAD CAN
10	0.00						BORATORIO MECANICA
10	00.0 99.8 99.6		******			10 D	MECANICA E SUELOS
10	99.8 99.6 95.5			-	MANUEL A. OL	10 D	MECANICA E SUELOS
10	00.0 99.8 99.6 95.5 53.4			-			MECANICA E SUELOS

Av. Universitaria 1801, San Miguel Teléfono 626 2000 Anexo 4651. Fax 626 2837. suelos a puep edu pe



0068



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

olicit		-					_	-	IÑA JA		_		C DIG	2.01	IID A	Expedie	nte	16-10)4
royec Auesti		_	_	H-			ONE	S GEO.	LÓGIC.	AS GE	_			_	0.90 m	Fecha		25-may-2	2016
	*00	76.200	50 800	28 100	25.400	19 050	9.425	4 750	2 000	0.940	0.426	0.250	0.106	0.075	0.050.0	0.020	900'0	200 B	2004
	100			Ī			_		-	1	4								
	90									1	-			÷					_
	80									1									
	70						_						_	÷					
PORCENTAJE QUE PASA	60													ŧ					
AJE Q	50					-					+			H					
RCENTA	40										1								
PC	30										1								
	20		1																
	10		#		-							-							
	, L					1-			DL.			/				0.020			

Tamiz	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP		CLASIFI	CACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP	*****	SUCS	SP
3"	100.0			IP =	*****	AASHTO	******
2"	100.0						
1 1/2"	100.0	*****	*****				
1"	100.0	******	*****				
3/4"	100.0		******				
3/8"	98.6					//	SIDAD C
3/8"	98.6 98.1					(30)	SIDAD CAN
- The same of the	2000	0.000000	00000000			3	SIDAD CAN
#4	98.1						SIDAD CAN
#4 #10	98.1 97.5	*****	*****				
#4 #10 #20	98.1 97.5 93.5			_	MANUEL A. OL	CESE FRANZENCO	DE SUELOS
#4 #10 #20 #40	98.1 97.5 93.5 43.2			_		1	DE SUELOS

16-104/7/GM/1 de 1

Av Universitaria 1801, San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4651 Fax 626 2837 suelos @pucp.edu.pe

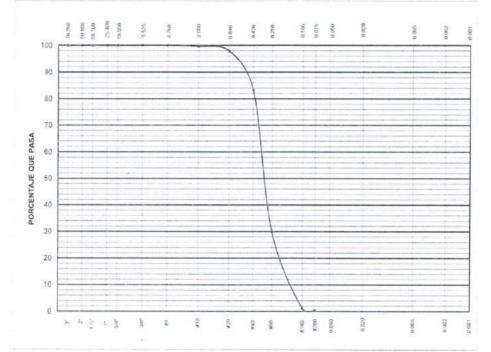


0069



ENSAYOS DE CLASIFICACIÓN NTP 339.127, 339.128, 339.129, 339.131

Solicitante: HERNANDEZ MUCHAYPIÑA JAVIER ZENÓN				Expediente		
Proyecto :	: INVESTIGACIONES GEOLÓGICAS GEOTÉCNICOS RIO CHIRA		Expediente		16-104	
Muestra :	CRCH- 08	Profundidad: 0.00-1.00 m	Fecha		25-may-2016	



Tamiz	Porcentaje	Diámetro	Porcentaje	LL = NP	*****	CLASIFI	CACIÓN
ASTM	que pasa	en mm	que pasa	LP = NP	*****	SUCS	SP
3"	100.0	*****	*****	IP =	*****	AASHTO	
2"	100.0						
1 1/2"	100.0		*****				
1"	100.0						
3/4"	100.0					SID	AD .
en const		l .					
3/8"	100.0	******	******			1/36	-Carl
#4	100.0					1000	10
		1000000000				0000a	ANICA TO
#4	100.0				//	O BOB DE SU	AMERIO IN
#4 #10	100.0 99.7	******	******		//	DE SU	ANICA TO
#4 #10 #20	100.0 99.7 97.9	*****		_	MANUEL A OL	CESE FRANCESO	ANICA TO
#4 #10 #20 #40	100.0 99.7 97.9 83.3			_		The state of the s	ANICA TO

Av. Universitaria 1801, San Miguel - Telefono 626 2000 Anexo 4651 - Fax 626 2837. suelos@pucp.edu.pe



0070

12.5. Análisis de Rocas - Cantera de Rocas 01

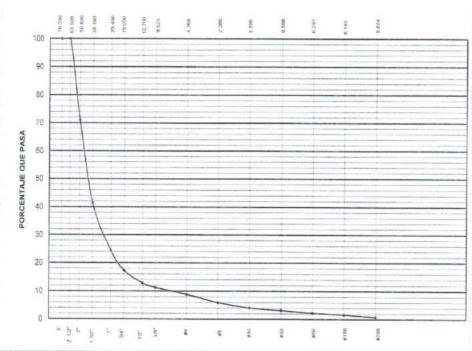


0071



PROPIEDADES FÍSICAS DE AGREGADOS ASTM C-136

Solicitante:	HERNANDEZ MUCHAYPIÑA JAVIER Z		Evandia		16 112	
Proyecto:	INVESTIGACIONES GEOLOGICAS GEO	OTECNICOS RIO CHIRA	Expediente:		16-112	
Muestra :	CANTERA ROCA 1 RIO CHIRA Pr	ofundidad:	Fecha	:	02-jun-2016	



Huso ASTM	N° (para agrega	ados grue	sos) :	Peso Específico de la Masa (B	Bulk):	2.05 g/cm
Tamaño Má:	ximo		63.50 mm	Peso Bulk Superficialmente Se	eco :	2.20 g/cm
Tamaño Máx	maño Máximo Nominal : 63.50 mm		Peso Específico Aparente		2.41 g/cm	
Módulo de F	ineza		8.04	Humedad de Absorción	100	7.39 %
Peso Unitari	o Compactado	:		Humedad Natural	9	
Peso Unitari	o Suelto	:				
Tamiz	Porcentaje	Tamiz	Porcentaje	1		
ASTM	que pasa	ASTM	que pasa			RSIDAD C
3"	100	#4	9	1		1
2 1/2"	100	#8	6			MECANICA
2"	71	#16	4		10	DE SUELDS
1 1/2"	41	#30	3			The state of the s
1"	24	#50	2			Oa UA3
3/4"	17	#100	2	MANUEL A-OL	CESE FRANZ	ERO
1/2"	13	#200	0.8	No. of the latest and	ivil CIP 12969	
3/8"	11		*******		aberatorio	
	1					

16-112/21/AG/1 de 1

Av Universitaria 1801, San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4650 Fax 6262837 suelos@pucp.edu.pc



0072



PROPIEDADES FÍSICAS DE AGREGADOS ASTM C-131/C-535

Solicitante: HERNANDEZ MUCHAYPIÑA JAVIER ZENÓN	Expediente	16-112
Proyecto: INVESTIGACIONES GEOLOGICAS GEOTECNICOS RIO CHIRA	Expediente	10-112
Muestra : CANTERA ROCA I RIO CHIRA	Fecha :	02-jun-2016

Abrasión Los Angeles			
Granulometria empleada	F		
Número de Revoluciones	1,000		
Peso Inicial (g)	10028.0		
Peso Final >#12 (g)	4861.0		
Coeficiente de Desgaste	51.5%		



16-112/21/LA/1 de 1

Av. Universitaria 1801, San Miguel Teléfono 626 2000 Anexo 4651 Fux 6262837 Internet: suelos@pucp edu pe



0073

12.6. Análisis de Rocas - Cantera de Rocas 02

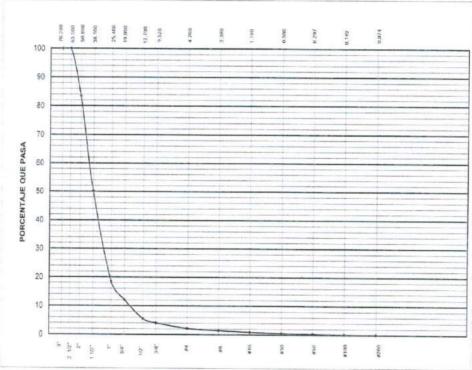


Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448



PROPIEDADES FÍSICAS DE AGREGADOS ASTM C-136

Solicitante: HERNANDEZ MUCHAYPIÑA JAV	F 1		16 113	
Proyecto: INVESTIGACIONES GEOLOGICAS	S GEOTECNICOS RIO CHIRA	Expedie	nte :	16-112
Muestra : CANTERA ROCA 2 RIO CHIRA	Profundidad:	Fecha		02-jun-2016



HUSO AS IN	N° (para agrega	ados grue	sos):	Peso Específico de la Masa (Bull	():	2.90 g/cm ³
Tamaño Má	ximo		63.50 mm	Peso Bulk Superficialmente Seco) ;	2.91 g/cm ³
Tamaño Má	amaño Máximo Nominal : 63.50 mm		63.50 mm	Peso Específico Aparente	(2)	2.93 g/cm³
Módulo de F	odulo de Fineza 8.28		Humedad de Absorción		0.34 %	
Peso Unitari	o Compactado	- 1		Humedad Natural	-	
Peso Unitari	o Suelto					
Tamiz	Porcentaje	Tamiz	Porcentaje	1		
ASTM	que pasa	ASTM	que pasa			ASIDAD CAL
3"	100	#4	2	1	4	9
2 1/2"	100	#8	1			MECANICA)
2"	84	#16	1		-	DE SUELOS
	50	#30	1			12
1 1/2"	40	#50	0			LOA CAS
1 1/2" 1"	18			MANUEL A. OLCE	SE EDANTE	
V 200 C	12	#100	0			RO
1"	0.00	#100 #200	0.1	Ingeniero Civil		RO

16-112/22/AG/1 de 1

Av. Universitaria 1801, San Miguel Telefono 626 2000 Anexo 4650 Fax 6262837 suelos a puep edu pe



0075



PROPIEDADES FÍSICAS DE AGREGADOS ASTM C-131/C-535

Solicitante : HERNANDEZ MUCHAYPIÑA JAVIER ZENÓN	Formaliants	16 113	
Proyecto: INVESTIGACIONES GEOLOGICAS GEOTECNICOS RIO CHIRA	Expediente :	16-112	
Muestra : CANTERA ROCA 2 RIO CHIRA	Fecha :	02-jun-2016	

Abrasión Los Angeles			
Granulometria empleada	F		
Número de Revoluciones	1,000		
Peso Inicial (g)	10003.0		
Peso Final >#12 (g)	8053.0		
Coeficiente de Desgaste	19.5%		



16-112/22/LA/1 de 1



s Universitaria 1801, San Miguel. Telefono 626 2000 Anexo 4651. Fax 6262837. Internet: suelos @puep edu pe

0076

11.1. CUADROS

CALICATA		MUESTRA		D50	
	CODIGO	CODIGO PROFUNDIDAD (m)			
		De	A		
CRCH-01	M-1	1.00	1.20	0.416	
CRCH-02	M-2	0.00	0.70	17.105	
CRCH-03	M-3	1.15	1.60	4.16	
CRCH-04	M-4	1.40	1.50	8.472	
CRCH-05	M-5	0.00	1.20	0.258	
CRCH-06	M-6	0.00	0.80	0.413	
CRCH-07	M-7	0.00	0.90	0.482	
CRCH-08	M-8	0.00	1.00	0.316	

Cuadro 07: Cuadro de determinación del D50.

Resultados de Ensayos de Peso específico, Absorción y Abrasión en Muestras de Roca.

CANTERA	JURISDICCION	CION MUESTRA COORDENADAS WGS84		DAS WGS84	Peso Espec. aparente	ABSORCION %	ABRASION %
			N	E	gr/cm3	ASTM C-136	ASTM C-131
Cantera de Roca 01	AAA-Piura	R-1	9472797	546807	2.41	7.39	51.5
Cantera de Roca 02	AAA-Piura	R-2	9490242	543535	2.93	0.34	19.5

Cuadro 08: Cuadro de resultados de análisis de rocas.

JURISDICCION	CALICATA	COORDENADAS WGS84		COTA	PROFUN	IDIDAD (m)	FECHA	ENSAYO DE CAMPO	
		N	E	APROX. msnm	TOTAL	NIVEL FREATICO	EXCAVACION		
AAA-Piura CRCH-01		9481620	551664	67	1.20	1.10	12/05/2016	Densidad natura	
AAA-Piura	CRCH-02	9474336	548766	62	0.70	0.60	12/05/2016	No hecha-gravas	
AAA-Piura	CRCH-03	9463403	538725	40	1.60	1.50	12/05/2016	Densidad natural	
AAA-Piura	CRCH-04	9462433	537344	38	1.50	1.40	13/05/2016	Densidad natural	
AAA-Piura	CRCH-05	9458582	529386	22	1.20	1.10	13/05/2016	Densidad natural	
AAA-Piura	CRCH-06	9458260	513308	12	0.80	0.70	13/05/2016	Densidad natural	
AAA-Piura	CRCH-07	9458108	503584	13	0.90	0.80	13/06/2016	Densidad natural	
AAA-Piura	CRCH-08	9460838	497689	9	1.00	0.90	13/06/2016	Densidad natural	

Cuadro 09: Relación de calicatas

	CALICATA	MUESTRO							LIMITE	s		
JURISDICCION			ANALISIS GRANULOMETRICO			CONSISTENCIA %						
		CODIGO	DE	A	Malla 3"	Malla 4	Malla 200	LL	LP	IP	SUCS	
AAA-Piura	CRCH-01	M-1	1.20	1.10	36.1	61.7	2.2	NP	NP	-	SP	
AAA-Piura	CRCH-02	M-2	0.70	0.60	81.1	18.3	0.6	NP	NP	-	GP	
AAA-Piura	CRCH-03	M-3	1.60	1.50	47.5	52.3	0.2	NP	NP	-	SP	
AAA-Piura	CRCH-04	M-4	1.50	1.40	57.4	41.4	1.2	NP	NP	-	GP	
AAA-Piura	CRCH-05	M-5	1.20	1.10	0.0	99.5	0.5	NP	NP	-	SP	
AAA-Piura	CRCH-06	M-6	0.80	0.70	0.1	99.8	0.1	NP	NP	-	SP	
AAA-Piura	CRCH-07	M-7	0.90	0.80	1.9	98.1	0.0	NP	NP	- 7	SP	
AAA-Piura	CRCH-08	M-8	1.00	0.90	0.0	99.7	0.3	NP	NP	-	SP	

MACIONAL CONTROL OF ALFARO BRINNO CONTROL OF A

Cuadro 10: Análisis granulométrico

Javier Zenón Hernández Muchaypiña Ing. Geólogo Reg. C.I.P. 33448

Ing. Javier Hernández M.