

REPUBLICA DEL PERU MINISTERIO DE AGRICULTURA

INSTITUTO NACIONAL DE RECURSOS NATURALES - INRENA INTENDENCIA DE RECURSOS HIDRICOS OFICINA DE PROYECTOS DE AFIANZAMIENTO HIDRICO



PERFIL

PROYECTO DE IRRIGACION LISCAY – SAN JUAN DE YANAC



VOLUMEN III INGENIERIA DEL PROYECTO

ANEXO 3: INFRAESTRUCTURA DE RIEGO

Lima, Junio del 2007

PERFIL

PROYECTO DE IRRIGACION LISCAY SAN JUAN DE YANAC VOLUMEN III: INGENIRIA DEL PROYECTO ANEXO 3 - INFRAESTRUCTURA DE RIEGO ANEXO 3.1 - INFRAESTRUCTURA MAYOR DE RIEGO

INDICE

CAPITULO I ESTADO ACTUAL

CAPITULO II PLANEAMIENTO DE SOLUCION

CAPITULO II INFORMACIÓN BÁSICA

- 3.1 CARTOGRAFÍA Y TOPOGRAFÍA
- 3.2 HIDROLOGÍA
 - 3.2.1 Características de las Cuencas
 - 3.2.2 Evaluación de la Información
 - 3.2.3 Disponibilidad Hídrica
 - 3.2.4 Análisis Regional de la Descargas
 - 3.2.5 Caudales Máximos
- 3.3 GEOLOGÍA Y GEOTECNIA
 - 3.3.1 Geología Regional
 - 3.3.1.1 Geomorfología
 - 3.3.1.2 Litología y Estratigrafía
 - 3.3.1.3 Estructuras Geológicas
 - 3.3.2 Geología del Embalse Sihuis
 - 3.3.2.1 Geomorfología
 - 3.3.2.2 Litología y Estratigrafía
 - 3.3.2.3 Estabilidad de Taludes
 - 3.3.2.4 Hidrogeología
 - 3.3.2.5 Estanqueidad del Vaso
 - 3.3.3 Geología Zona de Presa Sihuis
 - 3.3.3.1 Geomorfología
 - 3.3.3.2 Litología y Estratigrafía
 - 3.3.3.3 Geología Estructural
 - 3.3.3.4 Sismicidad
 - 3.3.4 Geotecnia de la Zona de Presa
 - 3.3.4.1 Características Ingeniero Geológicas

- 3.3.4.2 Zonamiento Geotécnico
- 3.3.4.3 Criterios Geotécnicos Constructivos
- 3.3.5 Obras de Captación y de Conducción Liscay
 - 3.3.5.1 Obra de Captación Liscay
 - 3.3.5.2 Area de Canales Liscay
- 3.3.6 Obras de Captación y de Conducción San Juan de Yanac
 - 3.3.6.1 Obras de Captación San Juan de Yanac
 - 3.3.6.2 Canal San Juan de Yanac Margen Izquierda
 - 3.3.6.3 Canal San Juan de Yanac Margen Derecha
- 3.3.7 Areas de Préstamo y Canteras
 - 3.3.7.1 Agregados San Juan de Yanac
 - 3.3.7.2 Material de Enrocado San Juan de Yanac
 - 3.3.7.3 Agregados Liscay
 - 3.3.7.4 Agregados Sihuis
 - 3.3.7.5 Cantera de Roca Sihuis

CAPITULO IV CRITERIOS DE DISEÑO

- 4.1 CRITERIOS GENERALES PARA DEFINICIÓN DE LA SECCIÓN DEL CUERPO DE PRESA SIHUIS
- 4.2 CRITERIOS ESPECÍFICOS PARA FORMULACIÓN DE LOS ANTEPROYECTOS DE PRESA
 - 4.2.1 Características Hidráulicas del Embalse
 - 4.2.2 Características Geométricas del Cuerpo de Presa
 - 4.2.2.1 Altura de Coronación
 - 4.2.2.2 Ancho de la Coronación
 - 4.2.3 Aliviadero de Excedencias
- 4.3 CRITERIOS PARA MEJORAMIENTO DE LA CAPTACIÓN Y CONDUCCION
 - 4.3.1 De la Captación
 - 4.3.2 De la Conducción

CAPITULO V: DESCRIPCION DE LA SOLUCION PLANTEADA

- 5.1 INFRAESTRUCTURA PRINCIPAL
 - 5.1.1 Presa de Almacenamiento
 - 5.1.2 Obras de Captación en Liscay: Margen Izquierda Bocatoma Sihuis
 - 5.1.3 Obra de Captación en Yanac: Margen Izquierda
 - 5.1.3.1 Obras de Conducción Principal y Obras de Arte en Liscay.
 - 5.1.3.2 Obras de Conducción Principal y Obras de Arte en Yanac.

CAPITULO VI: ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

CAPITULO VII: METRADOS Y PRESUPUESTOS

CUADROS

- Cuadro Nº 01 Estaciones Hidrométricas Cuencas del Mantaro y del Pacífico
- Cuadro Nº 02 Coeficientes de Escorrentía
- Cuadro Nº 03 Fórmulas para Generación de Caudales
- Cuadro Nº 04 Caudales Máximos
- Cuadro Nº 05 Cuadro Nº 05: Perforaciones Diamantinas Ejecutadas en la Presa Sihuis
- Cuadro Nº 06 Presupuesto Total Resumido

GRAFICOS

GRAFIGO Nº 01 Curva Área Volumen Sihuis 850 000 m3 Útiles

ANEXOS

ANEXO I Presupuesto Desagregado

ANEXO II Análisis de Precios Unitarios y Cantidad de Insumos

PERFIL

PROYECTO DE IRRIGACION LISCAY SAN JUAN DE YANAC VOLUMEN III: INGENIRIA DEL PROYECTO ANEXO 3 - INFRAESTRUCTURA DE RIEGO ANEXO 3.1 - INFRAESTRUCTURA MAYOR DE RIEGO

CAPITULO I: ESTADO ACTUAL

La Irrigación San Juan de Yanac – Liscay, ubicada en la provincia de Chincha con origen en la cabecera del río Lambras, entre las cotas 4 100 msnm y 2 300 msnm, abarca los distritos de San Juan de Yanac y Liscay, presenta un área agrícola física actual aproximada de 300 ha, correspondiendo a los distritos de Yanac y Liscay 140 ha y 160 ha respectivamente, actualmente desarrolladas por secano y aprovechando en el periodo de avenidas el agua de escorrentía que produce la cuenca del río Lambras principal fuente hídrica de la irrigación.

Actualmente, la irrigación presenta como principal problema la escasez del recurso hídrico para el desarrollo de la agricultura, acentuado por una infraestructura de riego por gravedad ineficiente y falta de técnicas apropiadas en el manejo de agua y suelo, factores que condicionan la existencia de una agricultura de subsistencia, la que será necesario cambiar para mejorar las condiciones socio económicas de la población, actividad que constituye su principal actividad económica.

Dentro de esta problemática, en general la infraestructura de riego existente es de tipo rústico, la cual no permite garantizar y realizar la operación de captación y conducción segura para cubrir el riego de 300 ha, operando el sistema en periodos anuales de aproximadamente 2 meses.

La infraestructura de derivación o captación está constituida principalmente por obras de tipo rustico, ubicadas en el cauce del río Lambras. En el caso del sector de Liscay se ubican tres (3) captaciones en la cabecera de la irrigación, aproximadamente entre las cotas 3 725 msnm y 3 770 msnm, a partir de las cuales se distribuye el caudal captado hacia ambas márgenes; y en el caso del sector Yanac 2 captaciones. Por su configuración estas captaciones vienen realizando una inadecuada operación con inconvenientes en la aproximación del caudal liquido, manejo de los sólidos y regulación del caudal liquido.

Por otro lado, la irrigación cuenta con una infraestructura de conducción generalmente de sección en tierra, operando de manera deficiente, debido principalmente a la escasa disponibilidad de obras hidráulicas en los canales, necesarias para operar el sistema de riego actual, propicias para conducir, distribuir y controlar el caudal derivado, así como al mal estado que presentan las obras de conducción en gran parte de su desarrollo por falta de trabajos de mantenimiento y existencia de tramos de canal sin revestimiento. Asimismo el sistema de riego dispone de una escasa red de conducción secundaria en canal de sección hidráulica en tierra.

La infraestructura de riego actual esta constituida principalmente por las siguientes obras:

Sector de Liscay con origen en el cauce del río Lambras:

Margen Izquierda: Captación rustica el Dorado a la cota 3 765 msnm y canal principal de 3.9 km de longitud, hasta la quebrada de Turmanyayocc.

Margen Izquierda: Captación rustica el Huaylla a la cota 3 725 msnm y canal principal de aproximadamente 2.6 km de longitud, hasta la quebrada de Turmanyayocc.

Margen Derecha: Captación rustica Liscay a la cota 2 750 msnm y Canal principal de aproximadamente 2.0 km de longitud.

Sector de Liscay fuera del cauce del río Lambras:

Margen Izquierda: Captación rustica Atara en el cauce de la quebrada Salalelli, a la cota 3 840 msnm y origen del canal de 1.8 km de longitud.

Margen Izquierda: Captación rustica Atuncero en el cauce de la quebrada Salalelli, a la cota 3 750 msnm y origen del canal de 0.8 km de longitud.

Sector de Yanac:

Margen Izquierda: Captación rustica Yanac a la cota 2 668 msnm y canal principal de aproximadamente 2.2 km de longitud.

Margen Derecha: Captación rustica Yanac a la cota 2 670 msnm y canal principal de aproximadamente 3.0 km de longitud.

En consecuencia, se observa que para mejorar las condiciones socio económicas de la población en base al desarrollo de la agricultura, se requiere realizar obras de mejoramiento en estos canales, complementadas con obras que garanticen de manera eficiente y segura la operación de captación y distribución del caudal de servicio.

En este sentido el proyecto contempla el mejoramiento de los canales existentes y emplazamiento de nuevas obras de almacenamiento, derivación y tramos de canal en tierra, para garantizar el desarrollo de la actividad agrícola de 500 ha.

CAPITULO II : PLANEAMIENTO DE SOLUCION

El presente acápite se refiere al planteamiento de la solución, dirigida a posibilitar el afianzamiento hídrico de la irrigación San Juan de Yanac-Liscay, para atención de la demanda de agua especialmente en el periodo de estiaje de las áreas agrícolas actuales y nuevas en un total de 500 has netas, ubicadas en el ámbito del proyecto, aprovechando la disponibilidad de los recursos hídricos de la cuenca del río Lambras, mediante el mejoramiento de los canales existentes y disposición de nuevas obras hidráulicas a emplazar en las zonas de Liscay y Yanac.

Predominando entre las obras nuevas las siguientes:

En Liscay:

- Obra de Almacenamiento: en la cabecera del proyecto, un reservorio con capacidad para contener 1.0 MMC, a ubicar en la quebrada de Llajhua a la cota de corona 4 096 msnm.
- Obra de Derivación: en la margen izquierda del cauce del río Lambras, una bocatoma de captación (Sihuis a la cota 3 864), con capacidad para derivar un caudal máximo de 500 l/s, con fines de atender el servicio del canal Atara e integrar los canales El Dorado y Huaylla.
- Obra de Conducción: en la margen izquierda del cauce del río Lambras un canal de conducción con origen en la captación Sihuis hasta empalmar con el canal Atara a la cota 3 840, en tierra, de 5.6 km de longitud incluyendo obras de arte.

En Yanac:

- Obras de Derivación: en ambas márgenes una bocatoma de captación aproximadamente a la cota 2 668), con capacidad para derivar un caudal máximo de 300 l/s, con fines de atender el servicio de las áreas en estas márgenes.
- Obra de Conducción: en la margen izquierda, prolongación del canal de conducción existente en esta margen, con origen en la captación nueva Yanac M.I. de 4.18 km de longitud, incluyendo obras de arte.
- Obra de Conducción: en la margen derecha, prolongación del canal de conducción existente en esta margen con origen en la captación existente Yanac M.D. de 4.620 km de longitud, incluyendo obras de arte.

Para mejoramiento las siguientes:

En Liscay:

- Conducciones en la margen izquierda: mejoramiento de las conducciones en tierra, El Dorado, Huaylla, Florida, Atara y Atuncero, los cuales hacen aproximadamente una longitud total 12.5 km, incluyendo el mejoramiento de las obras de captación
- Conducciones en la margen derecha: mejoramiento del canal de conducción Liscay de 2.0 km de longitud con origen en la captación Liscay.

En Yanac:

- Conducciones en la margen izquierda: mejoramiento del canal en tierra de 2.14 km de longitud incluyendo el mejoramiento de la obra de captación existente.
- Conducciones en la margen derecha: mejoramiento del canal en tierra de 3.13 km de longitud incluyendo el mejoramiento de la captación existente.

Señalando que el planeamiento de la presente solución, se proyecta en base a la información obtenida, incluida en el Proyecto San Juan de Yanac-Liscay "Estudio de Factibilidad con Diseños a Nivel Constructivo", elaborado por la Dirección de Estudios, Dirección de Proyectos, Proyecto Nuevas Irrigaciones-INAF en Junio de 1 987, relacionada principalmente con las especialidades de topografía, hidrología, geología, geotecnia y diseño, dirigidas al ámbito del proyecto y de manera particular a la zona de emplazamiento y diseño de la presa Sihuis.

Complementariamente, el presente estudio actualizo la información hidrológica, extendiendo la serie histórica con registros hasta el año 1 995, utilizada para el cálculo de la producción hídrica en el sitio de cierre propuesto, determinando en el eje de presa Sihuis una masa de agua promedio anual de 3.87 MMC.

Asimismo, el planeamiento de la presente solución, contempla la verificación del posible vaso natural y sitio de cierre para conformación del reservorio, presentando este características morfológicas adecuadas para almacenamiento (sección estrecha en roca), ubicándose el eje de la boquilla en zona aparente para emplazamiento de una presa de concreto a la cota 4 074 msnm; a fin de aprovechar las condiciones naturales que presenta este sitio, para emplazamiento del cuerpo de presa, obras provisionales para desvío y otras obras de seguridad. Precisando, que el eje de presa Sihuis considerado anteriormente en el estudio de factibilidad, desarrollado por el INAF, cuenta con resultados de pruebas e investigaciones geotécnicas realizadas en el sitio, orientadas al diseño del cuerpo de presa.

Así, el presente proyecto se elaboró sobre la base de la información básica existente, para cubrir las necesidades de riego de 500 ha netas consideradas, analizando los aportes hídricos anuales en la cuenca, operando con almacenamiento de 850 000 m3, y

aprovechamiento de agua de escorrentía de las quebradas ubicadas aguas abajo, para diferentes garantías de riego. Formulando simulaciones de operación del sistema:

- Con Proyecto: Presa de Almacenamiento Sihuis 850 000 m3 útiles, mas uso de agua de escorrentía de las quebradas Llamacancha y Sallalli, con una garantía de riego de 87% para Liscay y 70% para Yanac. Considerando cubrir las demandas de riego de Liscay 225 ha y Yanac 275 ha. Utilizando una masa promedio anual de 1.93 MMC y 2.36 MMC para Liscay y Yanac respectivamente Siendo la masa total promedio a utilizar de 4.29 MMC.
- **Sin Proyecto**: Sin almacenamiento, en situación actual, se obtiene una garantía de riego 13% en Liscay y 3% en Yanac.

En consecuencia, el proyecto contempla la solución con almacenamiento y mejora de la conducción existente, complementándose esta con la nueva infraestructura proyectada, para integrarse dentro de un solo sistema, con capacidad para atender la demanda de agua de 500 ha netas de uso agrícola ubicadas en los sectores de Liscay y Yanac, utilizando el agua de escorrentía de las quebradas y almacenamiento de 0.850 MMC en el reservorio de Sihuis.

Es de indicar que el Proyecto San Juan de Yanac-Liscay "Estudio de Factibilidad con Diseños a Nivel Constructivo", elaborado por la Dirección de Estudios-INAF, en Junio de 1 987, menciona haber realizado investigaciones geotécnicas en la zona del eje de presa, mediante perforaciones diamantinas, cuyo resultado indica que de las condiciones del suelo de cimentación de la presa, presenta suficiente resistencia al corte para aceptar la carga de la estructura de la presa, pero que podían existir problemas de infiltración y pérdida de agua del embalse a través de las capas de suelo permeable.

Dentro de este marco, el proyecto no considera el tratamiento de la cimentación mediante la proyección de una pantalla de impermeabilización.

Asimismo, realizada la evaluación hidrológica en la cuenca se observa que la quebrada Salalli tiene un rendimiento de 6.6 MMC promedio anual, por lo que se sugiere analizar en la siguiente etapa del estudio, la posibilidad de almacenar en esta sub cuenca parte de esta masa de agua que se produce en el periodo de avenidas con la finalidad de cubrir con mayor garantía la demanda de agua de las áreas del presente proyecto y otras que se puedan adicionar a la irrigación.

CAPITULO III : INFORMACIÓN BÁSICA

El esquema hidráulico del proyecto se desarrolló sobre la base de la recopilación de la información existente, destacando el Estudio Proyecto San Juan de Yanac-Liscay "Estudio de Factibilidad con Diseños a Nivel Constructivo", elaborado por la Dirección de Estudios-INAF y otros trabajos complementarios de campo y estudios programados como: topografía, hidrología y geología y geotecnia.

3.1 CARTOGRAFÍA Y TOPOGRAFÍA

Se obtuvo del IGN información cartográfica de la provincia de Chincha, distritos de Liscay y Yanac, a escalas 1:100 000, 1:50 000 y 1:25 000, complementando la información con levantamientos topográficos semi detallados a escala 1:500 de la zona del reservorio Sihuis, e información cartográfica digitalizada del IGN.

La información cartográfica sirvió de base para elaborar los esquemas hidráulicos de solución y ubicación del reservorio de almacenamiento, obras de derivación y desarrollo de las rutas de conducción y obras de arte

3.2 HIDROLOGÍA

3.2.1 Características de las Cuencas

a) Subcuenca de Llajhua, Llamacancha y Sallali

La cuenca del vaso de Sihuis, tiene un área de 8.2 km2 y se encuentra ubicada entre las coordenada 13°01' y 13°03' de latitud y entre las longitudes 75°40' y 75°43', teniendo a la quebrada de Llajhua o Tranca, como cauce principal de escurrimiento y fuente de agua de la proyectada presa Sihuis.

Las cuencas de Llamacancha o Putcha y Sallali, tienen 7.00 km2 y 16 km2, repectivamente; están ubicadas adyacentes a la quebrada de Llajhua e integran el sistema de abastecimiento de riego del área de Liscay. Topográficamente el rango de altitudes fluctúa entre 3600 y 4450 msnm.

b) Cuenca de Lambras o Yanac

La cuenca del Yanac, hasta la bocatoma proytectada, tiene un área neta de 191.2 km2, esta situada entre las latitudes 13°00' y 13°14' y entre las longitudes 75°41' y 75°49'.

3.2.3 Evaluación de la Información

a) Generalidades

La zona de estudio comprende la cuenca del río Lambras, sobre la cual no existe información hidrométrica, por lo que ha sido necesario producirla en base a la información de lluvia, rendimientos y coeficientes de escorrentía, que fueron motivo de análisis.

Se esta tomando como base la información disponible de cuencas de áreas pequeñas similares a la cuenca del Lambras, que cuentan con información registrada, y sobre esta base se ha realizado el análisis regional para determinar el rendimiento en las secciones de interés.

En cuanto a la información de lluvia, esta se presenta con mayor amplitud, las estaciones cubren el período 1947 a 1996, con diferentes períodos dentro del rango de años mencionado, para lo cual ha sido necesario primero homogenizar y complementar la información, seleccionando como período de análisis 1966-95.

b) Información Disponible

La cuenca del Mantaro y Rimac, cuenta con abundante información pluviométrica como para realizar las estimaciones adecuadas de los valores esperados de precipitación total mensual.

En el Cuadro Nº 01, se presentan las estaciones pluviométricas, de las cuales se dispone la información histórica, con sus respectivas altitudes.

c) Análisis Precipitación - Altitud

Se ha realizado análisis, precipitaciones v/s altitud, para definir la distribución de la precipitación. La información disponible se ha separado en dos grupos:

- Grupo 1: corresponde a las estaciones ubicadas entre las Latitudes 11º30' -10º30'
- Grupo 2: corresponde a las estaciones ubicadas entre las Latitudes 12º30' -11º30'

Se presentan en los Gráficos Nº 1 al Nº 3, las relaciones mencionadas, se presentan las estaciones analizadas y la correspondiente información estadística de relación.

d) Consistencia de la Información Pluviométrica

Se ha realizado el análisis de las precipitaciones totales anuales de las estaciones seleccionadas: Cazapatos, Hueghue, Marcapomacocha, Morococha y Pachacayo. Los análisis de consistencia de la información se realiza con las curvas de doble masa, para el período común 1970 - 1995.

En los Gráficos Nº 4 al Nº 13 del Estudio Hidrológico, se presentan las relaciones de doble masa correspondientes, de los cuales se puede deducir lo siguiente:

- La consistencia de la Estación Cazapatos es adecuada, se ajusta a una recta sin saltos:
- La consistencia de la Estación Hueghue es adecuada, se ajusta a una recta sin saltos
- La consistencia de la Estación Marcapomacocha tiene un quiebre en el año 1980, que será tomado en cuenta y no se utilizará como estación base de complementación de las otras estaciones
- La consistencia de la Estación Morococha es adecuada, se ajusta a una recta sin saltos
- La consistencia de la Estación Pachacayo es adecuada, se ajusta a una recta sin saltos.

3.2.3 Disponibilidad Hídrica

Ha sido necesario seleccionar las siguientes estaciones, de las cuales 7 corresponden a la cuenca del Mantaro y 1 a la cuenca del Pacífico:

Cuadro Nº 01: Estaciones Hidrométricas Cuencas del Mantaro y del Pacífico

Estación	Area Km²	Altitud Msnm
Canchachuco	169	4125
Carhuascayan	456	4150
Casaracra	317	4000
Huari	467	3700
Pachachaca	186	4250
Pinascocha	195	3800
Yanacocha	915	3500
Yuracmayo	101	4300

3.2.4 Análisis Regional de la Descargas

A cada estación de escorrentía, se le ha relacionado su correspondiente estación de precipitación, a fin de obtener los coeficientes de escorrentía, como sigue:

Cuadro Nº 02: Coeficientes de Escorrentía

Estación	Estación Pluviométrica	Pp (mm)
Canchachuco	Upamayo	833
Carhuascayan	Carhuacayan	887

Casaracra	Junin	840
Huari	Pachacayo	679
Pachachaca	Pomacocha	717
Pinascocha	Yauricoch	842
Yanacocha	Cochas	679
Yuracmayo	Casapalca	704

En el Cuadro Nº 02, se presentan los coeficientes de escorrentía y rendimientos para cada una de las cuencas con registro de descargas. Asimismo se ha realizado un análisis estadístico, relacionando rendimientos y coeficientes de escorrentía, con la altitud, lo cual ha permitido seleccionar el mejor grupo de estaciones que permitirán los cálculos posteriores, los que se presentan en el Cuadro Nº 03.

Los resultados obtenidos, permiten definir la relación de rendimientos como la más adecuada, con la siguiente expresión de regresión:

Cuadro Nº 03: Fórmulas para Generación de Caudales

Rendimiento (lps/km2) = (-30.38+0.0106*Altitud Media)

Volumen Escorrentía (MMC) = Rendimiento * Área * Factor Altitud Volumen Precipitado (MMC) = Pp (Casapalca) * Área * Factor Altitud

Los resultados se presentan en el Cuadro Nº 4; los volúmenes producidos en cada sección, susceptibles de ser regulados y/o captados, corresponden a los siguientes:

• Llajhua: 3.40 MMC/año

Llamacancha: 2.80 MMC/año
 Sallali: 6.30 MMC

Yanac: 21.29 MMC

Teniendo como base la Estación Casapalca, los coeficientes de escorrentía deducidos y los ajustes de precipitación en función de las curvas isoyetas, se está, generando los caudales para el período homogenizado 1966-95.

La cuenca del Llajhua, con una extensión de 8.20 km², tiene una masa total de agua del orden de 3.4 Hm3, de los cuales son susceptibles de regulación en Sihuis 0.9 Hm3, que constituye una unidad geográfica importante como fuente atractiva para implementar en ella alternativas de regulación para lograr un afianzamiento de la cuenca.

3.2.5 Caudales Máximos

La estimación de las descargas máximas para diferentes períodos de retorno, se ha realizado utilizando el procedimiento regional apoyado en las Curvas Envolventes de Creager. Esta curva es de la forma:

$$Q = 46 \times C \times A^n$$

$$n = 0.894 \times A^{(-0.048)}$$

Donde:

Q = Descarga máxima en pies³/sg.

A = Área de la cuenca en millas².

C = Coeficiente que depende de las características de la cuenca.

Ante la ausencia de mediciones hidrométricas, profesionales de la Cooperación Energética Peruana-Alemana y de la ex-Oficina Nacional de Evaluación de Recursos Naturales (ex-ONERN) con el objetivo de realizar el análisis regional de avenidas, adecuaron para el país las relaciones anteriores.

La fórmula de Creager puede expresarse en función del área de la cuenca y el período de retorno:

$$Q_{\text{max}} = (C_1 + C_1) \log(T) A^{mA^{-n}}$$

Donde:

 Q_{max} = caudal máximo en m³/s

T = período de retorno en años

Para la Región Nº 4, donde se ubica la cuenca del Lambras, se tienen los valores: $C_1 = 0.09$, $C_2 = 0.36$, m = 1.24 y n = 0.04.

Los resultados obtenidos definen la descarga máxima para las secciones de interés en la cuenca del Lambras son los siguientes:

Cuenca	Area (km²)	Caudales	s Máximos
Ouchida	Area (Kill	Tr ₍₁₀₀₎	Tr ₍₁₀₀₀₎
Llajhua	8.20	10	15
Llamacancha	6.99	8	13
Sallali	16.00	20	29
Yanac	191.20	177	265

Cuadro Nº 04: Caudales Máximos

3.3 GEOLOGÍA Y GEOTECNIA

3.3.1 Geología Regional

El área del proyecto se localiza en el Sector Occidental de la Cordillera Occidental de los Andes, entre altitudes de 2,400 a 4,200 m.s.n.m y a lo largo de la sub-cuenca del río Sihuis - San Juan de Yanac, que corresponde a la parte superior de la Cuenca de San Juan.

La región se caracteriza por un amplio desarrollo de rocas volcánicas de edad terciaría (brechas volcánicas, derrames volcánicos del tipo andesíticos, dacíticos y riolíticos que predominan sobre las del tipo intrusivo (diorita, tonalita, andesitas y dacitas porfiríticas) y sedimentarias (limonitas y areniscas) que en forma dispersa afloran en las zonas de implantación de las obras hidráulicas previstas.

3.3.1.1 Geomorfología

El modelado actual está relacionado a la evolución del sistema hidrográfico, río Sihuis, teniendo en cuenta la heterogeneidad litológica (volcánicos intrusivos y sedimentarios),

rasgos estructurales (fracturas, diaclasas, fallas) topografía y efectos climáticos (lluvias, cambios de temperatura) actuantes en la zona.

La sección de cierre del embalse Sihuis, se ubica en un estrechamiento de la quebrada Sihuis, originado por la erosión del valle aluvial en rocas volcánicas; la sección transversal del valle muestra laderas de fuerte pendientes (superiores a 40°), con un cauce angosto con escaso a nulo desarrollo de los depósitos fluviales.

3.3.1.2 Litología y Estratigrafía

Los afloramientos del área corresponden principalmente a volcánicos terciarios, intrusiones y depósitos cuaternarios. Las formaciones volcánicas que predominan en el flanco occidental de los Andes, están asociados al gran magmatismo efusivo del área y comprenden una gran variedad litológica cuyos contactos muchas veces se truncan ó constituyen formas lenticulares que hacen difícil su diferenciación por los cambios a corta distancia tanto en sentido vertical como horizontal.

3.3.1.3 Estructuras Geológicas

La cadena volcánica terciaria comprende una faja de terreno con orientación NO-SE que geográficamente se encuentra en la parte alta del flanco occidental andino, y fue afectada por el ciclo tectónico andino en sus diversas fases.

El conjunto volcánico (volcánico y volcánico-sedimentario) presenta estructuras y plegamientos moderados con buzamiento suaves (ángulos de 10º).

3.3.2 Geología del Embalse Sihuis

El Embalse de Sihuis, se localiza en el curso superior del río Sihuis, el cual se desarrolló sobre afloramientos volcánicos-sedimentarios de edad terciaria que se encuentran atravesadas por inyecciones dispersos de rocas volcánicas.

3.3.2.1 Geomorfología

El carácter del relieve está predeterminado por el amplio desarrollo de rocas volcánicas y la presencia de intrusiones; el relieve contemporáneos se formo por los procesos de denudación en los afloramientos rocosos y uno de erosión y acumulación en el sector del valle de Sihuis.

El vaso se emplaza en el cauce del río Sihuis en un tramo donde alcanzó su mayor desarrollo transversal por acción de la quebrada principal (erosión lateral) y sus afluentes Cuncaniyoc y Pucarasja dando un valle amplio en forma de artesa con una pequeña planicie de sueva inclinación en el cauce.

3.3.2.2 Litología y Estratigrafía

La secuencia lito estratigráfica en la zona de estudio, está determinada por el desarrollo de rocas volcánicas-sedimentarios y emplazamiento de pequeños cuerpos intrusivos de sub-volcánicos. Las acumulaciones cuaternarias tienen variada distribución y están constituidos principalmente por los de origen aluvial.

3.3.2.3 Estabilidad de Taludes

En general los taludes del vaso se pueden considerar estables no previniéndose movimientos de masa considerables que pueden efectuar la seguridad de la obra. Así tenemos en el flanco izquierdo las pendientes varían de 4º a 14º incrementándose paulatinamente; el derecho oscila entre 4º á 17º hasta llegar a los afloramientos rocosos donde las pendientes son superiores a 30º pero se desarrolla en rocas andesíticas con

buena resistencia en los taludes y con poco porcentaje de desprendimiento a la altura del embalse.

3.3.2.4 Hidrogeología

La escorrentía superficial de la región es hacia el colector principal (río Sihuis) que canaliza el mayor porcentaje de las aguas.

Por las características encontradas en la columna geológica aflorante en el vaso se pueden clasificar los tipos de materiales en:

- Permeables a muy permeables: Depósitos deluvio proluviales y los depósitos aluviales del Cauce.
- Mediana a baja permeabilidad: Depósitos aluvio deluvial y las rocas volcánicas.
- Baja permeabilidad a casi impermeables: Lutitas y Limonitas.

En lo referente a las brechas volcánicas, estas deben variar de K = 10⁻³ á 10⁻⁶ cm/seg, por el rango de incidencia de los sistemas de diaclasamiento que superficialmente presentan aberturas en el orden de cm; es conveniente indicar que durante la construcción de las obras en la sección de cierre se deben proyectar un tratamiento de impermeabilización, que garantizará un conveniente embalse.

3.3.2.5 Estanqueidad del Vaso

Superficialmente el vaso, está constituido por depósitos aluviales de cauce permeables, terrazas aluviales de poca permeabilidad a casi impermeables y depósitos deluvio coluvial semi-permeables, que supreyacen mayormente sobre rocas limolíticas y areniscas de grano fino (roca base) que teniendo en cuenta sus características físicas se comportarían como material de rangos de permeabilidad 10⁻⁴ - 10⁻⁶ cm/seg.

3.3.3 Geología Zona de Presa Sihuis

3.3.3.1 Geomorfología

El rango geomorfológico principal lo constituye el valle del río Sihuis, que adopta forma encañonada con estribos sub-verticales, en donde predominan los procesos erosivos del tipo lineal que profundizó un lecho angosto y profundo.

La característica topográfica del valle da condiciones aparentes para un represamiento, observándose que los taludes que dan hacia el desagüe son casi verticales; el estribo izquierdo es corto y algo parado hacia el vaso, en cambio el derecho es ligeramente más bajo y alargado en la parte superior (por encima de la cota del embalse) con un talud de 22º hacia adelante.

3.3.3.2 Litología y Estratigrafía

Los afloramientos rocosos observados en la zona de presa corresponden a una brecha volcánica que constituye los estribos así como el cauce del río Sihuis; en el cauce existen por tramos, depósitos aluviales que no alcanzan gran desarrollo en el eje elegido. Aguas abajo de la zona de presa, los afloramientos son recubiertos por depósitos del tipo derrubio con gran porcentaje de bloques.

3.3.3.3 Geología Estructural

Los afloramientos de brechas volcánicas se presentan muy diaclasados y/o fracturados originados mayormente por enfriamiento, esfuerzos tectónicos y en menor proporción por relajamiento de esfuerzos.

Se han observado dos sistemas principales uno paralelo al cauce y el segundo transversal al valle; en los bordes de los estribos existen fracturas de relajamiento de esfuerzos que se han originado por las cargas de los afloramientos y topografía abrupta de los estribos hacia al valle.

3.3.3.4 Sismicidad

Para los diseños de las obras y en consideración a las características sísmicas del área de estudio, se recomienda un factor sísmico de aceleración de 0.15 a 0.20g.

3.3.4 Geotecnia de la Zona de Presa

En la zona de presa se realizaron tres perforaciones diamantinas (Año de 1985), distribuidos de la siguiente manera:

Cuadro Nº 05: Perforaciones Diamantinas Ejecutadas en la Presa Sihuis

Nº	Perforación	Ubicación	Diámetro	Inclinación	Cota (m.s.n.m)	Longitud Perforada (m)
1	S - 1	Est. Izquierdo	NX - BX	Vertical	4095.00	35.00
2	S - 2	Cauce	NX - BX	Vertical	4071.00	35.60
3	S - 3	Est. Derecho	NX - BX	Vertical	4088.00	31.20

3.3.4.1 Características Ingeniero Geológicas

La boquilla se encuentra en un pequeño contrafuerte de brechas volcánicas que constituye la base del grupo Sacsaquero (Terciario inferior medio), en donde por procesos aluviales de erosión se ha formado un pequeño cañón a partir del cual el río Sihuis desciende bruscamente.

Teniendo en cuenta la configuración y orientación del macizo rocoso así como el posible nivel de coronación de la presa, solo existe un eje que puede cumplir los requerimientos en cuanto a morfología, esto en razón de que el estribo derecho tiene un nivel máximo de 4,099.936 m.s.n.m lo que limita la elección del eje.

Las brechas volcánicas que constituyen todos los afloramientos rocosos de la zona de presa presentan discontinuidades estructurales (diaclasas y/o fracturas) cuyo espaciamiento es variable a lo largo de los ejes, esta característica aunada a la variación de la proposición de la matriz tufo limonítica que engloba los fragmentos volcánicos origina que el macizo rocoso no ofrezca condiciones de resistencia y de permeabilidad homogéneas.

3.3.4.2 Zonamiento Geotécnico

El zonamiento ingeniero geológico en profundidad, según las variaciones de las calidades de las rocas: es el siguiente.

- Depósito Aluvial = Máximo 1.65m. (Cauce)
- Roca Muy Meteorizada y fracturada = Se han estimado las siguientes potencias: Estribo izquierdo de 1.80, cauce 1.35 y en el estribo derecho un máximo de 1.75m. Material considerado de mala calidad para la implantación de una presa de concreto.

 Roca Moderada a Ligeramente meteorizada, con mediano a bajo Fracturamiento = Infrayace a las rocas muy meteorizadas y fracturadas y se proyectan en todo el rango de investigación. Rocas con regulares a buenas condiciones como cimentación; las partes superficiales merecen tratamiento.

3.3.4.3 Criterios Geotécnicos Constructivos

La presa recomendada es la del tipo gravedad de concreto; esto basado en las condiciones morfológicas, geológicas y geotécnicas, así como la disponibilidad de materiales de construcción. Para implantar una Presa de Concreto - Gravedad, es norma usual excavar hasta la roca dura y resistente; en el presente caso, se deben retirar los materiales fluviales del cauce, bloques rocosos inestables y la roca muy fracturada y meteorizada.

Con las excavación se trata de eliminar las zonas con rocas más meteorizadas y con fracturadas; según los ensayos de compresión las rocas por debajo de la profundidad de excavación presentarán resistencias a la compresión simple de 797.40 a 950.00 Kg/cm².(Rocas de alta a moderada resistencia).

3.3.5 Obras de Captación y de Conducción - Liscay

3.3.5.1 Obra de Captación – Liscay

El lugar escogido está a +/ 40 m aguas arriba de la confluencia de la Quebrada Quero en la Sihuis ambos cursos superficiales de aguas tienen un descenso brusco, a apreciándose pequeños desniveles (caídas con rápidas).

a) Características Geomorfológicas

La captación se localiza en la zona interandina en que el río Sihuis adopta un valle estrecho con sección transversal en forma de "V" asimétrica con el flanco derecho de talud casi vertical y rocoso, mientras que el izquierdo es más tendido con taludes variables de 15º a 20º conformado por materiales inconsolidados, que terminan en un pequeño corte en el lecho del río; el lecho del cauce tiene un ancho de 10 a 13m, con pendientes de 4º a 6º, con pequeños desniveles en su sección longitudinal aguas abajo.

b) Características Geológicas

El flanco derecho del valle esta constituido por afloramientos del Volcánico Tantará (Terciario superior), mientras el izquierdo los conforman los depósitos cuaternarios.

En el lecho yacen depósitos fluviales de cantos, gravas, guijarros con una matriz arenosa de grano grueso; es estiman potencias entre 1 a 2m. .

En el estribo izquierdo a unos 4 m de dirección aguas arriba se aprecia una capa de suelo orgánico saturado (bofedal) con poca compactación y aspecto hinchado, con espesores probablemente menores a 1m.

c) Características Geotécnicas

La estructura de captación, se cimentará en dos unidades litológicas diferentes; la primera constituida por rocas voplcánicas y el segundo por depósitos inconsolidados de origen aluvial y coluvio deluvial.

3.3.5.2 Area de Canales - Liscay

El Canal Liscay tiene una longitud aproximada de 5.6 Km para un caudal de 300lt/seg; se desarrolla por la margen izquierda de la quebrada y llega hasta la población de Liscay.

a) Criterios de Clasificación de Materiales

En el presente caso y para los fines de medición y estimación de los costos de obra, las excavaciones en superficie serán clasificadas según el tipo de material a excavar de acuerdo a la siguiente descripción:

- A. Excavación en Roca Fija.- Las excavación en roca fija consiste en la remoción de todos los materiales que no pueden ser removidos por pala mecánica o por equipos de movimiento de tierra, sin continuos y sistemáticos disparos o voladuras, barrenos y acuñamientos; la remoción de rocas individuales de más de un metro cúbico de volumen será clasificado como excavación en roca fija.
- **B.** Excavación en Roca descompuesta.- Consiste en la remoción de todos los materiales que pueden ser removidos con pala mecánica o equipo pesado de movimiento de tierras, con uso ocasional de cargas explosivas; la remoción de piedras y bloques individuales de menos de 1.00 metro cúbico y mayor de 0.5 metro cúbico de volumen, será clasificada como excavación en roca descompuesta.
- **C. Excavación en Material Suelto.-** La excavación consiste en el levantamiento de todos los materiales que pueden ser removidos a mano, con excavadoras con equipos de movimiento de tierras.

b) Sectorización Ingeniero Geológica

Basado en la información técnica existente y al reconocimiento de campo, se ha realizado una Sectorización Ingeniero Geológica Preliminar del Canal Liscay, Se han considerado los siguientes taludes de corte, según los tipos de materiales a ser involucrados por el trazo del canal:

- Rocas Volcánicas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V); los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.
- Rocas Intrusivas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V; los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.
- Suelos = 0.75 : 1.00 a 0.50 : 1.00 (H : V).

Los materiales de cimentación se consideran aceptables; estimándose cargas admisibles de 1.50 a 2.00 Kg/cm² en los suelos y superiores a 15Kg/cm² en las rocas; no previéndose problemas de asentamientos.

3.3.6 Obras de Captación y de Conducción - San Juan de Yanac

3.3.6.1 Obras de Captación - San Juan de Yanac

Se han proyectado dos captaciones, para cubrir ambas márgenes; se localizan en un sector encañonado de la quebrada San Juan de Yanac, en donde predominan los procesos de erosión y transporte.

a) Características Geomorfológicas

En el sector de ubicación de las bocatomas, la quebrada Yanac es estrecha con una sección transversal del valle en forma "V" simétrica con estribos sub-verticales de pendientes mayor es de 65º a sub verticales. Zona con amplio desarrollo de rocas volcánicas del tipo andesitas y andesitas porfiríticas.

b) Características Geológicas

Los afloramientos están constituidos por rocas volcánicas del tipo andesitas y andesitas porfiríticas que afloran al estado sano presentando una coloración gris a gris rojiza, con fenocristales de color blanco (plagioclasas) que le dan un aspecto moteado.

En el cauce existen depósitos fluviales constituidos por gravas, guijarros y cantos rodados con una matriz arenosa de diferente granulometría que se originaron por procesos erosivos en rocas intrusivas y volcánicas.

c) Características Geotécnicas

Estribo Izquierdo:

Roca Basamento: Volcánicos andesíticos al estado sano sin cobertura de suelos residuales. Diaclasamiento: Ancho a muy ancho; separación mínimo y con superficies rectas y lisas.

Cargas admisibles = 10 a 15Kg/cm².

K coeficiente de permeabilidad (cm/seg) = 10^{-5} a 10^{-6} cm/seg.

Pendiente > 65°

Cauce:

a) Depósitos fluviales

Máximo espesor no mayor de 1 m de grava, guijarros con matriz arenosa de diferente granulometría.

Requiere limpieza del cauce por los bloques y cantos rodados.

Carga admisible = Inferior a 3.0Kg/cm².

Permeabilidad = 10^{-1} a 10^{-3} cm/seg.

Pendiente = sub-horizontal.

b) Roca basamento

Volcánico andesíticos de iguales características de resistencia y permeabilidad que los estribos.

Estribo Derecho:

Roca basamento = volcánico andesítico del estado sano.

Carga admisible = 10 a 15 Kg/cm².

K coeficiente permeabilidad = = 10^{-5} a 10^{-6} cm/seq.

Pendiente = $> 65^{\circ}$.

3.3.6.2 Canal San Juan de Yanac - Margen Izquierda

a) Criterios de Clasificación de Materiales

Tendrá una longitud de 5.74 Km Se han seguido similar criterio al empelado para el canal Liscay, clasificándose los materiales como: Roca Fija, Roca Descompuesta y Material Suelto.

b) Sectorización Ingeniero Geológica

Basado en la información técnica existente y al reconocimiento de campo, se ha realizado una Sectorización Ingeniero Geológica Preliminar del Canal Liscay, considerando los siguientes taludes de corte, según los tipos de materiales a ser involucrados por el trazo del canal:

- Rocas Volcánicas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V); los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.
- Rocas Intrusivas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V; los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.

• Suelos = 0.75 : 1.00 a 0.50 : 1.00 (H : V).

3.3.6.3 Canal San Juan de Yanac - Margen Derecha

Tendrá una longitud de 7.50 Km para un caudal de 110 lt/seg.; la captación directa se localiza en la cota 2,669.68 m.s.n.m

a) Criterios de Clasificación de Materialesf

Para los fines de medición y estimación de los costos de obra, las excavaciones en superficie serán clasificadas según el tipo de material a excavar de acuerdo a la siguiente denominación: Roca Fija, Roca Descompuesta y Material Suelto.

b) Sectorización Ingeniero Geológicafl canal:

- Rocas Volcánicas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V); los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.
- Rocas Intrusivas = 0.20 : 1.00 a 0.10 : 1.00 (H : V; los taludes más tendidos corresponden a la roca meteorizada y fracturada.
- Suelos = 0.75 : 1.00 a 0.50 : 1.00 (H : V).

3.3.7 Areas de Préstamo y Canteras

Se han determinado áreas de explotación de agregados y enrocado, que se pueden utilizar en la ejecución de las obras proyectadas; las principales fuentes de abastecimientos de los agregados corresponden a los cauces de los ríos Sihuis y San Juan de Yanac.

3.3.7.1 Agregados San Juan de Yanac

En el cauce de la quebrada Yanac existen depósitos aluviales no consolidados y constituidos por una mezcla de gravas y arenas, en diferentes proporciones y de naturaleza polimixta (diorita, granodiorita, andesitas porfiríticas, volcánicos andesíticos, etc.) cuyos granos y clastos varían de sub-angulosos a sub-redondeados. Desde la zona de Bocatoma hasta el final de los canales de irrigación, en la quebrada de Yanac, se encuentran depósitos aluviales dispersos que deben ser explotados en forma manual y selectivamente por no constituir un depósito homogéneo. Teniendo en cuenta las variaciones texturales de los depósitos, en la fase de campo se muestreo 2 zonas a lo largo del río Yanac: a 400 y 2000 m de la bocatoma y los sectores de Santa Clara y Sotonga; obteniéndose una muestra representativa que fue analizada en el Laboratorio de Mecánica de Suelos y Concreto del INAF – Ministerio de Agricultura,

3.3.7.2 Material de Enrocado - San Juan de Yanac

Material para utilizarse como mampostería de piedra, se puede obtener de los afloramientos de diorita-tonalita y de las andesitas porfiríticas, debiéndose determinar las zonas menos intemperizadas; una muestra de diorita se analizó en el laboratorio de Mecánica de Suelos del INAF.

3.3.7.3 Agregados Liscay

En el cauce de la quebrada Liscay existen esporádicos depósitos aluviales no consolidados compuestos por guijarros, gravas y cantos con una matriz arenosa de diferente granulometría.

Estos depósitos por la evolución de la quebrada no alcanzan gran desarrollo, razón por los que sus volúmenes son restringidos, además presentan alto porcentaje de bloques y cantos rodados. Un depósito de regular extensión se ha localizado en la quebrada Allamachay (+/- Km 7 220 del trazo del canal); con una longitud aproximada de 240 m ancho de 26 m y una potencia utilizable de aproximadamente 0.60 m que nos daría un volumen estimado de 3,500 m estos depósitos están constituidos por agregado fino y

grueso, originándose rocas volcánicas (andesitas) Diorita y Tonalita que superficialmente presentan cantos y pequeños bloques.

3.3.7.4 Agregados Sihuis

Las áreas prospectadas para agregados, están ubicadas aguas arriba de la presa, en una distancia que va de 100 a 1000m a lo largo del cauce del río Sihuis. Los depósitos aluviales prospectados, alcanzan un volumen aproximado de 4,500m³, se puede indicar que los agregados prospectados no son de buena calidad.

3.3.7.5 Cantera de Roca Sihuis

Se localiza en las nacientes del vaso Sihuis, en donde existen afloramientos de andesitas, de aspecto masivo, entre las quebradas Pujarasja y Cuncaniyoc. Las rocas volcánicas prospectadas se consideran de buena calidad, existiendo un volumen aproximado de 5 000 000 m3

CAPITULO IV : CRITERIOS DE DISEÑO

Los criterios seguidos para la proyección de cada una de las obras propuestas, tienen en cuenta las particularidades de cada una de ellas y están referidos principalmente a las obra de almacenamiento, captación o bocatoma y conducciones principales. En general, los esquemas hidráulicos propuestos se proyectan en base a la información obtenida, destacando la contenida en el Proyecto San Juan de Yanac-Liscay "Estudio de Factibilidad con Diseños a Nivel Constructivo", elaborado por la Dirección de Estudios-INAF.

4.1 CRITERIOS GENERALES PARA DEFINICIÓN DE LA SECCIÓN DEL CUERPO DE PRESA SIHUIS

- Se tiene en cuenta las condiciones morfológicas que presentan la zona de la boquilla y características de los materiales que conforman la sección de cierre (estribos y cauce), principalmente desde el punto de vista de permeabilidad y capacidad de sustentación.
- Identificación de los materiales que existen en las proximidades de la zona de la boquilla, con posibilidades de utilizar en la conformación del cuerpo de presa. Para la presa Sihuis, se prevé utilizar material de agregado de la cantera Allamachay (+/- Km 7 220 del trazo del canal); de longitud aproximada 240 m, ancho de 26 m y una potencia utilizable de aproximadamente 0.60 m que nos daría un volumen estimado de 3,500 m estos, para filtros y agregados de concreto.
- ❖ Las características morfológicas de la zona de la boquilla presentan condiciones favorables para proyectar una presa de gravedad, estando los flancos en ambos estribos conformados por roca de buena consistencia (brecha volcánica). El talud aguas abajo 1:1(H:V) y aguas arriba 0.3:1(H:V).
- ❖ El espejo de agua deberá alcanzar una altura máxima, limitada por las condiciones morfológicas del vaso, coincidiendo con el nivel de agua máximo de operación (NAMO) que alcanzará el reservorio, fijado en la cota 4 094.50 msnm, y el nivel de agua mínimo de operación (NAMI) en 4 080 msnm, nivel del embalse a la cual teóricamente alcanzaría el volumen de sedimentos acumulados durante 50 años de vida útil del reservorio.
- ❖ Las obras de alivio y de toma, deberán estar contenidas en el cuerpo de presa, considerando su ubicación al nivel del NAMO y NAMI respectivamente.
- ❖ El borde libre en el cuerpo de presa considerada, tiene en cuenta la longitud del espejo de agua en el embalse (500 m), la altura teórica de la ola, la carga de agua que actuará sobre la cresta del vertedero para permitir el tránsito de la descarga máxima y una altura de resguardo.

4.3 CRITERIOS ESPECÍFICOS PARA FORMULACIÓN DE LOS ANTEPROYECTOS DE PRESA

4.2.1 Características Hidráulicas del Embalse

(a) (b)	Nivel máximo de embalse (NAMO) Nivel de agua máxima extraordinaria	4 094.50 msnm. 4 095.50 msnm
(c)	Volumen útil de embalse	850 000.00 m3.
(d)	Nivel máximo de sedimentos	4 080.00 msnm
(e)	Volumen máximo de sedimentos	150 000 00 m3
(f)	Volumen total del embalse	1.00 MMC.
(g)	Area máxima del espejo de agua	14.00 ha
(h)	Longitud máxima del embalse	500.00 m

4.2.2 Características Geométricas del Cuerpo de Presa

4.2.2.1 Altura de Coronación

Se determinó el nivel de coronación, añadiendo al nivel máximo de operación del embalse (NAMO), una altura de sobreelevación de 2.0 m sobre el nivel del aliviadero; altura necesaria para contener el tránsito de la venida de diseño, altura de oleaje y altura de resguardo o seguridad, para el tipo de presa de concreto considerada.

La sobreelevación sobre el aliviadero o carga de agua determinada en función de la avenida máxima probable que se presentaría en el reservorio alcanzaría una altura sobre el NAMO de 1.00 m .

La altura de oleaje por viento puede compararse con la que se produciría con un sismo y escoger la mayor, considerando altamente improbable que se superpongan ambos efectos.

La altura de resguardo o seguridad, se considera en el hipotético caso en que encontrándose el embalse lleno, se produjera un cierre de la descarga.

4.2.2.2 Ancho de la Coronación

Para el caso de la presa de concreto RRC, el ancho de coronación adoptado es de 3.5 m, teniendo en consideración anchos aplicados en proyectos de presas de similar altura.

4.2.3 Aliviadero de Excedencias

Se proyecta un aliviadero de excedencias de 10.0 m de longitud, ubicado dentro del cuerpo de presa, con capacidad para evacuar un caudal máximo de 19.0 m3/s. En el talud de aguas abajo se proyecta un trampolín de radio 3.30 m.

4.3 CRITERIOS PARA MEJORAMIENTO DE LA CAPTACIÓN Y CONDUCCION

4.3.1 De la Captación

- ❖ El planeamiento contempla el emplazamiento de 3 nuevas captaciones emplazadas en el cauce del río Lambras, conformadas de concreto armado. Una ubicada en la zona de Liscay denominada Sihuis, origen del nuevo canal Sihuis, que contempla abastecer de agua a los canales de la margen izquierda, con capacidad para derivar un caudal máximo de 0.50 m3/s. y las siguientes captaciones con ubicación en el sector de Yanac, en ambas márgenes, para servicio de las áreas dominadas por los canales, con capacidad para derivar un caudal máximo de 0.30 m3/s, cada una.
- El emplazamiento de las captaciones proyectadas, no impedirán que las captaciones existentes puedan captar del río el caudal de agua de filtraciones en periodos de

- estiaje o caudal de escorrentía en periodos de avenidas. Con respecto a las captaciones existentes, el esquema de solución no incluye el mejoramiento de estas.
- ❖ La avenida máxima de diseño en el sector de Liscay, para diseño de las obra de captación considerada es de 10.00m3/s, valor equivalente a un período de retorno de 50 años, la que transitará de manera combinada a través de los barrajes móvil y fijo.
- El caudal máximo de diseño, a ser captado por rebose a través de las ventanas de captación y regulado en las estructuras de Sihuis y Yanac, se ha definido en 0.50 m3/s y 0.30 m3/s.
- Estará conformada por las siguientes obras principales: barrajes fijo y móvil, muros de encauzamiento aguas arriba, losa de fondo aguas arriba de la captación y canal de limpia, puente de maniobras, obras de protección del piso en la losa existente, enrocado pesado colocado aguas abajo y diques de protección en ambas márgenes. Asimismo, se considera sistema de compuertas e izaje para la operación de regulación y limpia.

4.3.2 De la Conducción

- El proyecto considera, mejorar las conducciones existentes en las zonas de Liscay (6 canales) y Yanac (2 canales), cuyas secciónes hidráulica por lo general se encuentra en tierra, previendo realizar el perfilado y limpieza de la sección existente en todo el desarrollo de los canales, manteniéndose estos de sección en tierra, adecuados a las nuevas condiciones de capacidad e integrándolas a los esquemas de solución.
- ❖ En general, las excavaciones de la sección hidráulica del canal, toma en cuenta la clasificación del material indicado en el estudio geológico, como material suelto, roca suelta y roca fija, representativos de cada uno de los tramos. El talud de excavación de la caja se adopta en 1:1 (V :H) y de la plataforma1:0.5 (V :H)

La sección hidráulica de las conducciones se proyectan totalmente en corte, pudiendo el camino de acceso proyectarse en relleno con talud 1:1.5 (V:H).

CAPITULO V: DESCRIPCION DE LA SOLUCION PLANTEADA

5.1 INFRAESTRUCTURA PRINCIPAL

5.1.1 Presa de Almacenamiento

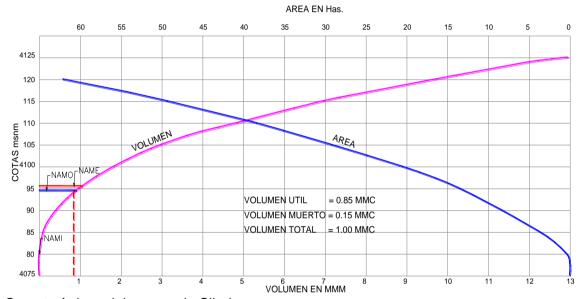
Solución que contempla la conformación de la presa de concreto y la proyección de las obras conexas necesarias para funcionamiento del sistema de almacenamiento, como son la obra de alivio de excedencias y la obra de toma ubicadas en el cuerpo de presa, aproximadamente a 5.0 km aguas arriba del poblado de Liscay, a la cota 4 074 msnm, de 24.5 m de altura y 3.5 m de ancho en la corona, con capacidad para almacenar un volumen útil de 850 000 m3. La zona de la boquilla presenta condiciones favorables para proyectar una presa de gravedad en la zona de estrechamiento, donde los flancos de ambos estribos están conformados por roca de buena consistencia. Señalando que para llegar a esta definición anteriormente se analizaron dos alternativas como: presa de enrocado con pantalla impermeable y presa de enrocado con núcleo impermeable, quedando descartadas principalmente por las siguientes razones:

- El eje elegido no permite mayor dispersión de los derrames de enrocado tanto en el talud de aguas arriba como en el talud de aguas abajo, lo cual es condicionante para la altura de presa.
- Las fuertes pendientes de los taludes, hacen necesario excavar banquetas de apoyo para el asiento uniforme de la base de la presa.
- El aliviadero para ambas presas, se ubicarían fura del cuerpo de presa, originando un costo adicional.
- Además el resumen de la comparación de costos, presenta a estas presas con mayor costo en comparación con la de gravedad.

En consecuencia, el proyecto contempla elegir la presa de gravedad con concreto ciclópeo.

Constructivamente en las presas de concreto, son notorias las limitaciones de volúmenes y velocidad de colocación de grandes masas, debido principalmente a los problemas derivados de las reacciones exotérmicas de la hidratación del cemento. Razón por el cual el proyecto propone, seguir el método convencional de construcción de presas de gravedad, mediante la ejecución de una serie de bloques monolíticos separados de dimensiones tales que reduzcan el efecto adverso del calor en la masa del concreto, resultante de la generación del calor de hidratación del cemento y del enfriamiento posterior.

Gráfico Nº 01 Curva Área Volumen Sihuis 850 000 m3 Útiles



Características del reservorio Sihuis

*	Operación		Almacenamiento
*	Nivel de corona		4 096.50 msnm
*	Nivel normal de operacion	ón	4 094.50 msnm
*	Nivel máximo de sedime	entos	
*	Nivel del cauce		4 074.50 msnm
*	Longitud de la presa (co	rona)	39.00 m
*	Altura de presa		24.50 m
*	Ancho corona		
*	Volumen útil		850 000.00 m3
*	Volumen de sedimentos	s (Tr = 50 años)	150 000.00 m3
*	Caudal máximo de servi	cio	1.00 m ³ /s

En cuanto a la cimentación, el sitio presenta condiciones favorables, conformada por brecha volcánica intemperizada superficialmente de 1 a 2 m, presentándose en forma macisa y compacta a mayor profundidad. Determinando que la perdida de agua por fuga a través de la cimentación es prácticamente nula.

5.1.3 Obras de Captación en Liscay: Margen Izquierda Bocatoma Sihuis

Como se indica en el planeamiento, el presente proyecto contempla, el emplazamiento de la nueva obra de captación, ubicada en el cauce del río Lambras aproximadamente a la cota 3 854 msnm. Estructura que prevé integrar los canales existentes, para atender las áreas de la margen izquierda actualmente cultivadas, a fin de mejorar la eficiencia en la operación de captación y conducción, conformada principalmente, por los siguientes elementos: bocal de captación, barraje móvil y barraje fijo, para garantizar la derivación de un caudal máximo de 0.50 m3/s y capacidad para transitar a través de la bocatoma un caudal máximo de 11.00 m3/s equivalente a un periodo de retorno de 50 años.

Dentro de la concepción del proyecto, se consideró la proyección de las siguientes obras principales:

- De funcionamiento: bocal de captación, barraje móvil, barraje fijo, diques de encauzamiento aguas arriba y aguas abajo
- De regulación: implementación de nuevo sistema de compuertas y mecanismo de izaje, rejillas y puente de maniobras
- De seguridad: diques de enrocado.

Conformada por un dique de mampostería de piedra y emboquillada con mortero cemento arena 1:4, con talud agua arriba vertical y el talud aguas abajo 0.25:1, el ancho de la coronación será de 0.40 m, de altura variable. La altura máxima del dique ubicado a la derecha del orificio será de 2.65 m.

5.1.3 Obra de Captación en Yanac: Margen Izquierda

En la zona de Yanac, el proyecto contempla el emplazamiento de dos obras de captación, conformada de concreto ciclópeo de f'c 140 kg/ cm2 + 30 % de p. G., ubicadas en el cauce del río Lambras aproximadamente a la cota 2 668 msnm. Estructuras que prevén derivar el caudal captado hacia ambas márgenes, a fin de mejorar la eficiencia en la operación de captación y conducción, conformada principalmente, por los siguientes elementos: bocal de captación, barraje móvil y barraje fijo, para garantizar la derivación de un caudal máximo de 0.30 m3/s y capacidad para transitar a través de la bocatoma un caudal máximo de 50.0 m3/s equivalente a un periodo de retorno de 50 años.

Dentro de la concepción del proyecto, se consideró la proyección de las siguientes obras principales:

- De funcionamiento: bocal de captación, barraje móvil, barraje fijo, diques de encauzamiento aguas arriba y aguas abajo
- De regulación: implementación de nuevo sistema de compuertas y mecanismo de izaje, rejillas y puente de maniobras
- De seguridad: diques de enrocado.

5.1.3.2 Obras de Conducción Principal y Obras de Arte en Liscay.

En el sector de Liscay, con origen en el río Lambras, actualmente se desarrollan dos canales sobre la margen izquierda y un canal sobre la margen derecha, conformados generalmente de sección en tierra.

El proyecto considera adicionar un nuevo canal sobre la margen izquierda a continuación de la nueva captación, con inicio a la cota 3 854 msnm y propone mejorar la sección hidráulica de los canales existentes en ambas márgenes, manteniendo la sección en tierra, complementado con obras de arte para facilitar la conducción principalmente en cruce con quebradas.

Además existen tres canales que se desarrollan sobre la margen izquierda, los que actualmente aprovechan el caudal de escorrentía de las quebradas Turmanyayocc y

Sallalli. Canales que el proyecto considera realizar el mejoramiento de la sección hidráulica mediante movimiento de tierras e integrarlos a través de la nueva captación y nuevo canal de la margen izquierda.

- Tramo de canal nuevo en la M.I.
 Canal M.I. El Dorado (a mejorar)
 Canal M.I. Huaylla (a mejorar)
 2,600 m de longitud.

5.1.3.2 Obras de Conducción Principal y Obras de Arte en Yanac.

En el sector de Ýanac, con origen en el río Lambras existen dos canales, uno sobre cada margen, conformados generalmente de sección en tierra.

El proyecto considera prolongar el desarrollo de estos canales con sección hidrálica en tierra, proponiendo mejorar la sección hidráulica de los canales existentes en ambas márgenes, manteniendo la sección en tierra. Asimismo considera emplazar las obras de arte necesarias, con la finalidad de captar el caudal que transita por las quebradas que cruzan estos canales

Prolongación del canal de la margen izquierda4,180 m de longitud
Prolongación del canal de la margen derecha4,620 m de longitud

CAPITULO VI: ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

Con la finalidad de evaluar económicamente las obras proyectadas, se formularon análisis de costos unitarios de las partidas de obra consideradas, con precios del mercado actualizados al 30 de Abril del presente año (2 007), para su aplicación en la obtención del presupuesto de las obras proyectadas.

Asimismo, por experiencia en elaboración de proyectos de obras de almacenamiento, captación y conducción similares, se tubo en cuenta que los costos unitarios con mayor incidencia en la formulación de los presupuestos corresponden a las partidas de movimiento de tierras, razón por la cual se ha puesto especial atención en la obtención de estos costos, para su aplicación en el presupuesto de las obras consideradas.

Dentro de este contexto, los costos unitarios obtenidos incluyen los insumos de mano de obra, materiales, equipo y herramienta manual, fletes y todos aquellos elementos y/o aspectos necesarios para la ejecución de los trabajos a costos vigentes en la región, sin incluir el IGV. En el Anexo II de adjunta el análisis de precios unitarios de las partidas de obra involucradas

CAPITULO VII: METRADOS Y PRESUPUESTOS

Para efectos de obtener el costo de las obras propuestas, se calcularon los metrados de los elementos principales de las diferentes obras que conforman el esquema hidráulico, complementándose estos volúmenes de obra con estimaciones de los elementos secundarios no metrados en base a resultados obtenidos en proyectos similares y relativamente por su poca incidencia en el costo final del mismo. Para determinación de las cantidades de obra correspondientes a cada una de las estructuras planteadas, se tubo en cuenta las formas de los elementos proyectados indicados en los planos, así como el resultado de los estudios básicos realizados como: topografía, hidrología, geología y geotecnia; especialidades que permitirán evaluar a nivel del estudio, los suelos de la fundación y materiales de canteras.

Cuadro Nº 06

Presupuesto Total (Resumido)

		Descripción	Costo I	Directo (Nuevo	os Soles)
I		SA SIHUIS, ALIVIADERO Y DUCTO DE TOMA			2 703 212.78
	A)	PRESA		2 616 972.72	
	11)	1.00 Obras Preliminares	40 090.55	2 010 > / 20/2	
		2.00 Movimiento de Tierras	98 614.12		
		3.00 Concretos	2 478 268.05		
	B)	ALIVIADERO Y CONDUCTO DE TOMA		86 240.06	
	D)	3.00 Concretos	12 433.55	00 240.00	
		5.00 Estructuras Metálicas	38 625.12		
		6.00 Varios	35 181.39		
П	INFR	RAESTRUCTURA DE RIEGO LISCAY			1 092 122.07
	21 12 2		59.002.66	58 023.66	1 0/2 122(0)
		1.00 Obras Preliminares	58 023.66	58 023.00	
	A)	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA)	0.055.05	43 187.66	
		2.00 Movimiento de Tierras	2 965.36		
		3.00 Concretos 4.00 Albañilería de Piedra	7 773.89		
		5.00 Estructuras Metálicas	600.97 31 847.44		
		5.00 Estructuras Metancas	31 847.44		
	B)	CANAL PRINCIPAL		965 693.29	
		2.00 Movimiento de Tierras	965 693.29		
	C)	PUENTE CARROZABLE		5 794.10	
		2.00 Movimiento de Tierras	1 327.19		
		3.00 Concretos	2 173.78		
		4.00 Albañilería de Piedra	1 842.90		
		5.00 Estructuras Metálicas	450.24		
	D)	ALCANTARILLA TIPO (08 UNIDADES)		12 867.08	
	_,	2.00 Movimiento de Tierras	1 329.24	12 007,000	
		3.00 Concretos	3 691.05		
		4.00 Albañilería de Piedra	2 153.03		
		6.00 Varios	5 693.76		
	E)	CANOA TIPICA (06 UNIDADES)		6 556.28	
		3.00 Concretos	6 556.28	0.00.20	
Ш	INF	RAESTRUCTURA DE RIEGO YANAC			1 561 542.02
				(22 9/2 25	
	111.1	MARGEN DERECHA		632 863.25	
		1.00 Obras Preliminares	22 840.20	22 840.20	
	A)	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA)		24 272.00	
		2.00 Movimiento de Tierras	10 717.20		
		3.00 Concretos	10 934.35		
		4.00 Albañilería de Piedra	1 043.00		
		5.00 Estructuras Metálicas	1 577.45		

Cuadro Nº 06 (Continuación)

Presupuesto Total (Resumido)

		Descripción	Costo Directo (Nuevos Soles)				
III	INFR	AAESTRUCTURA DE RIEGO YANAC			1 561 542.02		
	III.1)	MARGEN DERECHA		632 863.25			
		1.00 Obras Preliminares	22 840.20	22 840.20			
	A)	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA) 2.00 Movimiento de Tierras 3.00 Concretos 4.00 Albañilería de Piedra 5.00 Estructuras Metálicas	10 717.20 10 934.35 1 043.00 1 577.45	24 272.00			
	B)	CANAL PRINCIPAL 2.00 Movimiento de Tierras	569 302.47	569 302.47			
	C)	CAIDAS VERTICALES 2.00 Movimiento de Tierras 3.00 Concretos 5.00 Estructuras Metálicas	1 343.15 4 570.73 144.60	6 058.48			
	D)	ALCANTARILLA TIPO (03 UNIDADES) 2.00 Movimiento de Tierras 3.00 Concretos 6.00 Varios	475.30 3 283.35 3 309.50	7 068.15			
	E)	CANOA TIPICA (03 UNIDADES) 3.00 Concretos 4.00 Albañilería de Piedra	3 275.74 46.22	3 321.96			
	III.2)	MARGEN IZQUIERDA		928 678.77			
		1.00 Obras Preliminares	33 216.24	33 216.24			
	A)	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA) 2.00 Movimiento de Tierras 3.00 Concretos 4.00 Albañilería de Piedra 5.00 Estructuras Metálicas	999.18 779.09 52.15 18 691.65	20 522.07			
	B)	CANAL PRINCIPAL 2.00 Movimiento de Tierras	842 366.90	842 366.90			
	C)	RAPIDAS 2.00 Movimiento de Tierras 3.00 Concretos 4.00 Albañilería de Piedra 6.00 Varios	1 070.56 28 924.89 464.48 361.58	30 821.51			
	D)	CAPTACION DE CASCADA 2.00 Movimiento de Tierras 4.00 Albañilería de Piedra	898.96 853.09	1 752.05			
		COSTO DIRECTO GASTOS GENERALES UTILIDAD PRESUPUESTO TOTAL		10% 10%	5 356 876.87 535 687.69 535 687.69 6 428 252.25		

ANEXO I PRESUPUESTO DETALLADO

<u>Presupuesto Desagregado</u> San Juan de Yanac - Liscay - Chincha - Ica (Precios 30 Abril del 2 007)

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
I	PRESA SIHUIS, ALIVIADERO Y CONDUCTO DE TOMA					2 703 212.78
A	PRESA					2 616 972.72
1.00	OBRAS PRELIMINARES					40 090.55
1.05	Limpieza y desbroce de superficie, e=0.50m	m ³	293.00	13.31	3 899.83	
1.06	Mejoramiento de caminos de acceso (limpieza de piedras sueltas)	km	8.00	4 523.84	36 190.72	
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					98 614.12
2.07	Excavación a cielo abierto en roca fracturada y/o intemperizada (R.S.)	m ³	3 226.00	28.67	92 489.42	
2.08	Excavación a cielo abierto en roca fija para las uñas de la presa	m ³	146.00	41.95	6 124.70	
3.00	CONCRETOS	3	0.022.00	216.55	2 121 050 55	2 478 268.05
3.02	Concreto ciclópeo fc=175 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	9 823.00		2 421 860.65	
3.08	Encofrado plano visto para la ejecución de la presa	m ²	860.00	65.59	56 407.40	
В	ALIVIADERO Y CONDUCTO DE TOMA					86 240.06
3.00	CONCRETOS					12 433.55
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	.50	209.72	104.86	
3.05	Concreto simple fc=175 kg/cm ²	m ³	8.40		2 647.76	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	91.00		5 562.83	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	742.00	5.55	4 118.10	
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS					38 625.12
5.04	Baranda de tubos de fierro galbanizado de 3"	m	20.20		3 423.70	
5.12	Compuerta tipo ARMCO o similar 14"	und	1.00	34 500.00	34 500.00	
5.13	Escalera de gato, fierro galvanizado 3/4"	m	26.00	25.33	658.58	
5.14	Tubo fierro galvanizado 4"x 1.20m y tubo fierro galvanizado en U 4" (ducto vent o rejilla)	m	1.50	28.56	42.84	
6.00	VARIOS					35 181.39
6.06	Tubería de concreto D=1/4" tipo "Hume"	m	29.40		10 261.19	
6.07	Codos de PVC de 4" x 90°	und	2.00		28.06	
6.08	Codo de fierro galvanizado 14" x 45°	und	2.00	2 961.32	5 922.64	
6.09	Plancha de cartón bituminoso	m ²	1.00		30.43	
6.10	Válvula de compuerta D=14" y niples de empalme con bridas D=14"	und	1.00	17 998.76	17 998.76	
6.11	Tubería de ventilación de PVC D=4"	m	19.00	49.49	940.31	

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
II	INFRAESTRUCTURA DE RIEGO LISCAY					1 092 122.07
1.00	OBRAS PRELIMINARES					58 023.66
1.01	Limpieza, nivelación y replanteo	Gbl	1.00	33 216.24	33 216.24	
1.03	Mejoramiento de trocha carrozable	km	3.00	5 699.93	17 099.79	
1.04	Ampliación de trocha carrozable	km	3.00	2 569.21	7 707.63	
A	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA)					43 187.66
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					2 965.36
2.05	Excavación en roca suelta en caja de canal y/o cimentación	m ³	14.00	56.41	789.74	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	20.00	105.76	2 115.20	
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m ³	3.00	20.14	60.42	
3.00	CONCRETOS					7 773.89
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	1.50	209.72	314.58	
3.05	Concreto simple f'c=175 kg/cm ²	m ³	7.40	315.21	2 332.55	
3.06	Encofrado plano oculto	m ²	28.00	49.96	1 398.88	
3.07	Encofrado plano visto	m²	34.00	61.13	2 078.42	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	297.20	5.55	1 649.46	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					600.97
4.01	Piedra asentada con mortero cemento arena 1:4 cuerpo de dique y/o muros	m ³	3.20	121.09	387.49	
4.02	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 canal de derivación	m ³	1.40	136.17	190.64	
4.03	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 revestimiento canal, e=0.10m	m ²	.50	45.68	22.84	
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS					31 847.44
5.01	Rejilla de platinas de acero de 1 1/2"x 3/8", soldados al bastidor de 2"x 1/2"	m²	.50	610.49	305.25	
5.05	Compuerta tipo tarjeta para canal desripiador de 0.20 x 0.20m	und	1.00		80.74	
5.06	Compuerta plana deslizante tipo ARMCO modelo 5-00 o similar, de 0.50 x 0.50m	und	1.00	20 230.83	20 230.83	
5.07	Compuerta plana deslizante tipo ARMCO modelo 5-00 o similar, de 0.50 x 0.40m	und	1.00	11 230.62	11 230.62	
В	CANAL PRINCIPAL					965 693.29
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					965 693.29
2.01	Excavación en material suelto para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	8 309.70	37.29	309 868.71	
2.02	Excavación en roca suelta para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	1 300.20	63.95	83 147.79	

Presupuesto Desagregado

		I	~		Precio	Sub
Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Parcial	Total
2.02		3	2 022 00	00.00	200 447 20	
	Excavación en roca fija para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	2 832.80 3 279.10		280 447.20 135 820.32	
	Excavación en material suelto en caja de canal y/o cimentación		594.40			
2.05	Excavación en roca suelta en caja de canal y/o cimentación	m ³			33 530.10	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m m ³	1 066.90		112 835.34 10 043.82	
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	III	498.70	20.14	10 043.82	
C	PUENTE CARROZABLE					5 794.10
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					1 327.19
2.04	Excavación en material suelto en caja de canal y/o cimentación	m ³	3.70	41.42	153.25	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	11.10	105.76	1 173.94	
3.00	CONCRETOS					2 173.78
3.05	Concreto simple fc=175 kg/cm ²	m ³	.70	315.21	220.65	
3.06	Encofrado plano oculto	m ²	8.50	49.96	424.66	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	275.40	5.55	1 528.47	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					1 842.90
4.01	Piedra asentada con mortero cemento arena 1:4 cuerpo de dique y/o muros	m ³	7.40	121.09	896.07	1012150
4.06	Mampostería de piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 para el piso, e=0.50m	m ³	7.40		946.83	
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS		7.1.2		, , , , , ,	450.24
5.00	Pernos de anclaje de 3/4" por 0.30 a 0.90m, en apoyo fijo	und	16.00	28.14	450.24	450.24
3.02	remos de anciaje de 5/4 por 0.50 a 0.90m, en apoyo njo	una	10.00	26.14	430.24	
D	ALCANTARILLA TIPO (8 UNIDADES)					12 867.08
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					1 329.24
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m ³	66.00	20.14	1 329.24	
3.00	CONCRETOS					3 691.05
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	8.80	209.72	1 845.54	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	30.19	61.13	1 845.51	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					2 153.03
	Piedra asentada con mortero cemento arena 1:4 cuerpo de dique y/o muros	m ³	13.20	121.09	1 598.39	2 100.00
4.08	Piedra colocada en seco, diámetro comprendido entre 0.10 y 0.30 m	m ³	12.00	46.22	554.64	
	•		12.00	. 3.22	2201	
	VARIOS					5 693.76
6.01	Tubería de asbesto cemento D=8", de baja presión	m	32.00	177.93	5 693.76	

Presupuesto Desagregado

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
E	CANOA TIPICA (6 UNIDADES)					6 556.28
3.00	CONCRETOS					6 556.28
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	2.30	209.72	482.36	
3.04	Concreto simple fc=140 kg/cm ²	m ³	2.00	300.95	601.90	
3.07	Encofrado plano visto	m^2	79.80		4 878.17	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	107.00	5.55	593.85	
III	INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC					<u>1 561 542.02</u>
III.1	MARGEN DERECHA					632 863.25
1.00	OBRAS PRELIMINARES					22 840.20
1.02	Limpieza, nivelación y replanteo	Gbl	1.00	22 840.20	22 840.20	
A	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA)					24 272.00
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					10 717.20
2.05	Excavación en roca suelta en caja de canal y/o cimentación	m ³	40.00	56.41	2 256.40	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	80.00	105.76	8 460.80	
3.00	CONCRETOS					10 934.35
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	10.00	209.72	2 097.20	
3.05	Concreto simple f'c=175 kg/cm ²	m ³	20.00	315.21	6 304.20	
3.06	Encofrado plano oculto	m²	48.00	49.96	2 398.08	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	24.30	5.55	134.87	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					1 043.00
4.04	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 piso de canal, e=0.15m	m ²	20.00	52.15	1 043.00	
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS					1 577.45
5.04	Baranda de tubos de fierro galbanizado de 3"	m	8.00		1 355.92	
5.08	Compuerta tipo tarjeta de 0.30 x 0.55m	und	1.00		124.89	
5.09	Compuerta plana de 6"x 4"x 1/4" perforada y soldada al vástago	und	1.00	96.64	96.64	

Presupuesto Desagregado

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
В	CANAL PRINCIPAL					569 302.47
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					569 302.47
2.01	Excavación en material suelto para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	99.00	37.29	3 691.71	
2.02	Excavación en roca suelta para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	669.00	63.95	42 782.55	
2.03	Excavación en roca fija para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	2 376.00	99.00	235 224.00	
2.04	Excavación en material suelto en caja de canal y/o cimentación	m ³	157.00	41.42	6 502.94	
2.05	Excavación en roca suelta en caja de canal y/o cimentación	m ³	597.00	56.41	33 676.77	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	2 198.00	105.76	232 460.48	
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m ³	743.00	20.14	14 964.02	
C	CAIDAS VERTICALES EN LOS KMS 0+220, 0+980, 3+120					6 058.48
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					1 343.15
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	12.70	105.76	1 343.15	
3.00	CONCRETOS					4 570.73
3.03	Concreto simple fc=100 kg/cm ²	m ³	.70		141.78	
3.04	Concreto simple fc=140 kg/cm ²	m ³	.60		180.57	
3.05	Concreto simple fc=175 kg/cm ²	m ³	4.50		1 418.45	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	39.43	61.13	2 410.36	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	75.60	5.55	419.58	
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS					144.60
5.03	Niples de 1", de fierro galvanizado con perforaciones de 1/8"	und	6.00	24.10	144.60	
D	ALCANTARILLA TIPO (3 UNIDADES)					7 068.15
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					475.30
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m ³	23.60	20.14	475.30	
3.00	CONCRETOS					3 283.35
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	9.73	209.72	2 040.58	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	20.33	61.13	1 242.77	
6.00	VARIOS					3 309.50
6.01	Tubería de asbesto cemento D=8", de baja presión	m	18.60	177.93	3 309.50	

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
E	CANOA TIPICA (3 UNIDADES)					3 321.96
3.00	CONCRETOS					3 275.74
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm ² + 30% de P.G.	m ³	1.20	209.72	251.66	
3.04	Concreto simple f'c=140 kg/cm ²	m³	.90	300.95	270.86	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	39.90	61.13	2 439.09	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	56.60	5.55	314.13	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					46.22
4.08	Piedra colocada en seco, diámetro comprendido entre 0.10 y 0.30 m	m ³	1.00	46.22	46.22	
III.2	MARGEN IZQUIERDA					928 678.77
1.00	OBRAS PRELIMINARES					33 216.24
1.01	Limpieza, nivelación y replanteo	Gbl	1.00	33 216.24	33 216.24	
A	OBRA DE CAPTACION (BOCATOMA)					20 522.07
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					999.18
2.05	Excavación en roca suelta en caja de canal y/o cimentación	m ³	2.00	56.41	112.82	
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	8.00	105.76	846.08	
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m ³	2.00	20.14	40.28	
3.00	CONCRETOS					779.09
3.01	Concreto ciclópeo f'c=140 kg/cm² + 30% de P.G.	m ³	1.40	209.72	293.61	
3.05	Concreto simple f'c=175 kg/cm ²	m ³	1.10	315.21	346.73	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	25.00	5.55	138.75	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					52.15
4.04	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 piso de canal, e=0.15m	m ²	1.00	52.15	52.15	22.10
5.00	ESTRUCTURAS METALICAS					18 691.65
5.04	Baranda de tubos de fierro galbanizado de 3"	m	2.10	169.49	355.93	
5.10	Compuerta tipo tarjeta de 0.35 x 0.40m	und	1.00		104.89	
5.11	Compuerta plana deslizante tipo ARMCO modelo 5-00 o similar, de 0.60 x 0.40m	und	1.00		18 230.83	
В	CANAL PRINCIPAL					842 366.90
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					842 366.90
2.03	Excavación en roca fija para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	4 592.00	99.00	454 608.00	

<u>Presupuesto Desagregado</u> San Juan de Yanac - Liscay - Chincha - Ica (Precios 30 Abril del 2 007)

Item	Descripción	Unidad	Cantidad	Precio Unitario	Precio Parcial	Sub Total
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	3 563.00	105.76	376 822.88	
2.09	Relleno compactado con material lateral en capas de 0.30m de espesor	m³	543.00	20.14	10 936.02	
С	RAPIDAS EN LAS PROGRESIVAS KM 0+075, 1+600, 1+940, 2+120					30 821.51
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					1 070.56
	Excavación en material suelto para la plataforma y/o camino de acceso	m ³	4.70	37.29	175.26	10,000
2.02	Excavación en roca suelta para la plataforma y/o camino de acceso	m³	14.00	63.95	895.30	
3.00	CONCRETOS					28 924.89
3.05	Concreto simple fc=175 kg/cm ²	m ³	35.70	315.21	11 253.00	
3.07	Encofrado plano visto	m ²	248.05	61.13	15 163.30	
3.09	Armadura de fierro corrugado de fy 4 200 kg/cm ²	kg	452.00	5.55	2 508.60	
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					464.48
4.01	Piedra asentada con mortero cemento arena 1:4 cuerpo de dique y/o muros	m³	2.00	121.09	242.18	
4.07	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 para el piso, e=0.20m	m ²	5.00	44.46	222.30	
6.00	VARIOS					361.58
6.02	Grava en diémtro comprendido entre 1/2" a 1" para filtros de drenes	m ³	1.40	37.28	52.19	
6.04	Tubo de drenaje de PVC, D=1/2"	m	2.40	4.91	11.78	
6.05	Junta bituminosa de 1" entre canal, anillo y anclaje	m	32.00	9.30	297.60	
D	CAPTACION DE CASCADA					1 752.05
2.00	MOVIMIENTO DE TIERRAS					898.96
2.06	Excavación en roca fija en caja de canal y/o cimentación	m ³	8.50	105.76	898.96	898.90
4.00	ALBAÑILERIA DE PIEDRA					853.09
	Piedra asentada con mortero cemento arena 1:4 cuerpo de dique y/o muros	m ³	3.30	121.09	399.60	022.03
	Piedra asentada y emboquillada con mortero 1:4 para el piso, e=0.20m	m ²	10.20		453.49	
	COSTO DIRECTO			ļ		5 356 876.87
	GASTOS GENERALES Y UTILIDAD (20%)					1 071 375.37
	PRESUPUESTO TOTAL					6 428 252.25
	FRESUFUESIO IUIAL					0 428 252,25

ANEXO II ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS Y CANTIDAD DE INSUMOS

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida 1.01	LIMPIEZA, NIVELACION Y REPLANTEO					
Rendimien 0.	20	160.00	H.M.	238.20	to por : glb	33,216.24
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERAR	NO	hh	1.0000	40.0000	11.89	475.60
0147010004 PEON		hh	3.0000	120.0000	9.61	1,153.20
						1,628.80
	Equipos					
0337010030 DESGAS	TE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	1,628.80	81.44
0348040027 CAMION	VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	2.0000	80.0000	239.22	19,137.60
0349040008 CARGAD	OOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	1.0000	40.0000	127.74	5,109.60
0349040033 TRACTO	R DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm	1.0000	40.0000	181.47	7,258.80
						31.587.44

Rendimien 0.	20	80.00	H.M.	161.28	to por : glb	22,840.20
Código	Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERAR	NO	hh	1.0000	40.0000	11.89	475.60
0147010004 PEON		hh	1.0000	40.0000	9.61	384.40
						860.00
	Equipos					
0337010030 DESGAS	TE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	860.00	43.00
0348040027 CAMION	VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	1.0000	40.0000	239.22	9,568.80
0349040008 CARGAD	OOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	1.0000	40.0000	127.74	5,109.60
0349040033 TRACTO	R DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm	1.0000	40.0000	181.47	7,258.80
						21.980.20

Partida	1.03	MEJORAMIENTO DE TROCHA CARROZ	ZABLE				
Rendimien	0.50		80.00	H.M.	36.80	to por : km	5,699.93
Código		Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
		Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO		hh	1.0000	16.0000	11.89	190.24
0147010003	OFICIAL		hh	2.0000	32.0000	10.64	340.48
0147010004	PEON		hh	2.0000	32.0000	9.61	307.52
							838.24
		Equipos					
0337010001	HERRAMIEN	NTA MANUAL	%MO		5.0000	838.24	41.91
0348040003	CAMION CIS	STERNA 4 X 2 (AGUA) 122 HP 2,000 gl	hm	1.0000	16.0000	117.74	1,883.84
0348040027	CAMION VO	LQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	0.3000	4.8000	239.22	1,148.26
0349040008	CARGADOR	SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	0.5000	8.0000	127.74	1,021.92
0349660076	RODILLO LI	SO VIB. AUTOPROP. 101-135 HP, 10-12 T	hm	0.5000	8.0000	95.72	765.76
		·					4,861.69

Rendimien	1.00	32.00	H.M.	17.60	to por : km	2,569.21
Código	Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	8.0000	11.89	95.12
0147010003	OFICIAL	hh	1.0000	8.0000	10.64	85.12
0147010004	PEON	hh	2.0000	16.0000	9.61	153.76
						334.00
	Equipos					
0337010001	HERRAMIENTA MANUAL	%MO		5.0000	334.00	16.70
0348040003	CAMION CISTERNA 4 X 2 (AGUA) 122 HP 2,000 gl	hm	1.0000	8.0000	117.74	941.92
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	0.2000	1.6000	239.22	382.75
0349040008	CARGADOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	0.5000	4.0000	127.74	510.96
0349660076	RODILLO LISO VIB. AUTOPROP. 101-135 HP, 10-12 T	hm	0.5000	4.0000	95.72	382.88
						2.235.21

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien 500.0	0	0.07	H.M.	0.07	cto por : m2	13.31
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	0	hh	1.0000	0.0160	11.89	0.19
0147010003 OFICIAL		hh	2.0000	0.0320	10.64	0.34
0147010004 PEON		hh	1.0000	0.0160	9.61	0.15
						0.68
	Equipos					
0337010001 HERRAMII	ENTA MANUAL	%MO		5.0000	0.68	0.03
0348040027 CAMION V	OLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	2.0000	0.0320	239.22	7.66
0349040008 CARGADO	OR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	1.0000	0.0160	127.74	2.04
0349040033 TRACTOR	DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm	1.0000	0.0160	181.47	2.90
						12.63

Partida 1.0	6 MEJOR	AMIENTO DE CAMINOS DE	ACCESO (LIMPII	EZA DE PII	EDRAS SUE	ELTAS)	
Rendimien	0.50		144.00	H.M.	16.00	to por : km	4,523.84
Código		Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
		Mano de Obra					
0147010002 OF	PERARIO		hh	1.0000	16.0000	11.89	190.24
0147010004 PE	ON		hh	8.0000	128.0000	9.61	1,230.08
							1,420.32
		Materiales					
0221030005 ES	STACAS DE CONCE	ETO	glb		1.0000	200.00	200.00
			-				200.00
		Equipos					
0349040033 TR	RACTOR DE ORUGA	AS DE 140-160 HP	hm	1.0000	16.0000	181.47	2,903.52
							2,903.52

Rendimien 20.00)	3.60	H.M.	1.71	to por : m3	37.29
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO)	hh	1.0000	0.4000	11.89	4.76
0147010004 PEON		hh	8.0000	3.2000	9.61	30.75
						35.51
	Equipos					
0337010030 DESGAST	E DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	35.51	1.78
						1.78

Partida	2.02 EXCAVACION EN ROCA SUELTA I	PARA LA PLATAF	ORMA Y/C	CAMINO I	DE ACCESO)
Rendimien	16.00	4.50	H.M.	3.13	cto por : m3	63.95
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.5000	11.89	5.95
0147010004	PEON	hh	8.0000	4.0000	9.61	38.44
						44.39
	Materiales					
0227000007	GUIA	m		1.5000	0.50	0.75
0227020011	FULMINANTE	und		1.0000	0.50	0.50
0228010001	DINAMITA AL 65%	kg		0.1500	8.50	1.28
0230020031	BARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0200	335.00	6.70
						9.23
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	44.39	2.22
0349060056	MARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm	2.0000	1.0000	8.11	8.11
						10.33

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien	12.00	7.33	H.M.	4.52	cto por : m3	99.00
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OF	PERARIO	hh	1.0000	0.6667	11.89	7.93
0147010003 OF	FICIAL	hh	2.0000	1.3333	10.64	14.19
0147010004 PE	EON	hh	8.0000	5.3333	9.61	51.25
						73.37
	Materiales					
0227000007 GL	UIA	m		1.5000	0.50	0.75
)227020011 FL	JLMINANTE	und		1.0000	0.50	0.50
0228010001 DI	INAMITA AL 65%	kg		0.3000	8.50	2.55
230020031 BA	ARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0300	335.00	10.05
	·					13.85
	Equipos					
337010030 DE	ESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	73.37	3.67
349060056 MA	ARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm	1.5000	1.0000	8.11	8.11
	·					11.78

Partida 2.04	EXCAVACION EN MATERIAL SUELT	TO EN CAJA DE	CANAL Y	O CIMENTA	CION	
Rendimien 18	3.00	4.00	H.M.	1.89	cto por : m3	41.42
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERA	ARIO	hh	1.0000	0.4444	11.89	5.28
0147010004 PEON		hh	8.0000	3.5556	9.61	34.17
						39.45
	Equipos					
0337010030 DESGA	STE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	39.45	1.97
						1.97

Partida	2.05 EXCAVACION EN ROCA SUELTA EN CAJA	DE CANA	AL Y/O CII	MENTACIO	N	
Rendimien	15.50	4.65	H.M.	2.20	to por : m3	56.41
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.5161	11.89	6.14
0147010004	PEON	hh	8.0000	4.1290	9.61	39.68
						45.82
	Materiales					
0227000007	GUIA	m		1.0000	0.50	0.50
0227020011	FULMINANTE	und		0.5000	0.50	0.25
0228010001	DINAMITA AL 65%	kg		0.1000	8.50	0.85
0230020031	BARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0200	335.00	6.70
						8.30
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	45.82	2.29
						2.29

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien	11.50	7.66	H.M.	5.07	to por : m3	105.76
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.6957	11.89	8.27
0147010003	OFICIAL	hh	2.0000	1.3913	10.64	14.80
0147010004	PEON	hh	8.0000	5.5652	9.61	53.48
						76.55
	Materiales					
0227000007	GUIA	m		1.0000	0.50	0.50
0227020011	FULMINANTE	und		2.0000	0.50	1.00
0228010001	DINAMITA AL 65%	kg		0.3000	8.50	2.55
0230020031	BARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0300	335.00	10.05
						14.10
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	76.55	3.83
349060056	MARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm	2.0000	1.3913	8.11	11.28
	· ·					15.11

Partida 2.07 EXCAVACION A CIELO ABIERTO	EN ROCA FRACTURA	DA Y/C	INTEMPE	RIZADA (R	.S.)
Rendimien 450.00	0.22	H.M.	0.14	cto por : m3	28.67
Código Descripción Insumo	Unidad Cua	drilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh 2	2.0000	0.0356	11.89	0.42
0147010003 OFICIAL	hh 2	2.0000	0.0356	10.64	0.38
0147010004 PEON	hh 8	3.0000	0.1422	9.61	1.37
					2.17
Materiales					
0227000007 GUIA	m		1.5000	0.50	0.75
0227020011 FULMINANTE	und		1.0000	0.50	0.50
0228010001 DINAMITA AL 65%	kg		0.1500	8.50	1.28
0230020031 BARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0200	335.00	6.70
					9.23
Equipos					
0337010001 HERRAMIENTA MANUAL	%MO		5.0000	2.17	0.11
0348040027 CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm 2	2.0000	0.0356	239.22	8.52
0349020002 COMPRESORA NEUMATICA 196 HP 600-690 PCM	hm 1	.0000	0.0178	160.07	2.85
0349040008 CARGADOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd	3 hm 1	.0000	0.0178	127.74	2.27
0349040033 TRACTOR DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm 1	.0000	0.0178	181.47	3.23
0349060056 MARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm 2	2.0000	0.0356	8.11	0.29
					17.27

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Fórmula OBRAS CIVILES Fecha 30 de Abril del 2007

Rendimien 400.00	0.24	H.M.	0.14	cto por : m3	41.95
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	2.0000	0.0400	11.89	0.48
0147010003 OFICIAL	hh	2.0000	0.0400	10.64	0.43
0147010004 PEON	hh	8.0000	0.1600	9.61	1.54
					2.45
Materiales					
0227000007 GUIA	m		1.5000	0.50	0.75
0227020011 FULMINANTE	und		2.0000	0.50	1.00
0228010001 DINAMITA AL 65%	kg		0.5830	8.50	4.96
0230020031 BARRENO DE 7/8" X 3 p	und		0.0400	335.00	13.40
					20.11
Equipos					
0337010001 HERRAMIENTA MANUAL	%MO		5.0000	2.45	0.12
0348040027 CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	2.0000	0.0400	239.22	9.57
0349020002 COMPRESORA NEUMATICA 196 HP 600-690 F	CM hm	1.0000	0.0200	160.07	3.20
0349040008 CARGADOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2	25 yd3 hm	1.0000	0.0200	127.74	2.55
0349040033 TRACTOR DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm	1.0000	0.0200	181.47	3.63
0349060056 MARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm	2.0000	0.0400	8.11	0.32
					19.39

Partida 2.09 Rendimien 25.0	RELLENO COMPACTADO CON MAT	1.92 H.M.		0.92 cto por : m3		20.14
Código	Descripción Insumo				Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO		hh	1.0000	0.3200	11.89	3.80
0147010004 PEON		hh	5.0000	1.6000	9.61	15.38
						19.18
	Equipos					
0337010030 DESGAST	E DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	19.18	0.96

0.96

Partida	3.01	CONCRETO CICLOPEO FC=140 Kg/cm2 + 30% P.G.	
i ui tiuu	0.01	00N0NETO 010E01 E0 1 0=140 Ng/cm2 + 00/01 .0.	

Rendimien	22.00	6.90	H.M.	3.76	cto por : m3	209.72
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	2.0000	0.7273	11.89	8.65
0147010003	OFICIAL	hh	2.0000	0.7273	10.64	7.74
0147010004	PEON	hh	8.0000	2.9091	9.61	27.96
						44.35
	Materiales					
0221010042	CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		5.0000	21.00	105.00
0239050000	AGUA	m3		0.1800	10.00	1.80
						106.80
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	44.35	2.22
0349100007	MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	1.0000	0.3636	29.93	10.88
						13.10
	Subpartidas					
930101910154	PIEDRA MEDIANA	m3		0.3900	50.34	19.63
930101910155	HORMIGON	m3		0.6300	41.02	25.84
						45.47

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien	185.00	3.98		2.40 cto por : m3		246.55
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	2.0000	0.0865	11.89	1.03
0147010003	OFICIAL	hh	2.0000	0.0865	10.64	0.92
0147010004	PEON	hh	10.0000	0.4324	9.61	4.16
						6.11
	Materiales					
0221010042	CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		5.6500	21.00	118.65
0230190012	ADITIVO CURADOR DE CONCRETO	kg		1.0700	8.50	9.10
0239050000	AGUA	m3		0.3000	10.00	3.00
						130.75
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	6.11	0.31
0348040003	CAMION CISTERNA 4 X 2 (AGUA) 122 HP 2,000 gl	hm	1.0000	0.0432	117.74	5.09
0349070051	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	1.0000	0.0432	6.23	0.27
0349130002	CAMION CONCRETERO 6 X 4 300 HP 6 m3	hm	1.0000	0.0432	266.51	11.51
0349180000	FAJA TRANSPORTADORA 18" X 4' MOTOR ELECTRICO 3 KW 150 t	hm	1.0000	0.0432	14.47	0.63
0349260061	PLANTA DOSIFICADORA DE CONCRETO 50 M3 40 HP	hm	1.0000	0.0432	74.21	3.21
0349610099	GRUA PARA COLOCACION DE CONCRETO	hm	1.0000	0.0432	238.25	10.29
						31.31
	Subpartidas					
930101910154	I PIEDRA MEDIANA	m3		0.3600	50.34	18.12
930101910156	ARENA	m3		0.3400	41.02	13.95
930101910157	GRAVA 3/4" (CON CHANCADORA)	m3		0.6800	68.10	46.31
						78.38

Partida	3.03		CONCRETO SIMPLE FC=100 KG/CM2
Pandimian		18 00	

Rendimien	18.00	7.90	H.M.	4.79	to por : M3	202.54
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	2.0000	0.8889	11.89	10.57
0147010003	OFICIAL	hh	2.0000	0.8889	10.64	9.46
0147010004	PEON	hh	8.0000	3.5556	9.61	34.17
						54.20
	Materiales					
0221010042	CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		3.8500	21.00	80.85
0239050000	AGUA	m3		0.1800	10.00	1.80
						82.65
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	54.20	2.71
0349070051	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	1.0000	0.4444	6.23	2.77
0349100007	MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	1.0000	0.4444	29.93	13.30
	·					18.78
	Subpartidas					
930101910156	ARENA	m3		0.3600	41.02	14.77
930101910158	PIEDRA 3/4"	m3		0.7000	45.92	32.14
						46.91

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida	3.04 CONCRETO SIMPLE FC=140 KG/CM2	<u>!</u>				
Rendimien	15.00	10.22	H.M.	6.05	to por : M3	300.95
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	2.0000	1.0667	11.89	12.68
0147010003	OFICIAL	hh	1.0000	0.5333	10.64	5.67
0147010004	PEON	hh	10.0000	5.3333	9.61	51.25
						69.60
	Materiales					
0221010042	CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		7.0000	21.00	147.00
0239050000	AGUA	m3		0.1800	10.00	1.80
						148.80
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	69.60	3.48
0349070051	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	1.0000	0.5333	6.23	3.32
0349100007	MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	1.0000	0.5333	29.93	15.96
						22.76
	Subpartidas					
930101910156	ARENA	m3		0.4500	41.02	18.46
930101910158	PIEDRA 3/4"	m3		0.9000	45.92	41.33
						59.79

Partida 3.05 CONCRETO SIMPLE FC=175 KG/CM2					
Rendimien 15.00	10.07	H.M.	5.98	cto por : M3	315.21
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	2.0000	1.0667	11.89	12.68
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.5333	10.64	5.67
0147010004 PEON	hh	10.0000	5.3333	9.61	51.25
					69.60
Materiales					
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		7.8000	21.00	163.80
0239050000 AGUA	m3		0.1800	10.00	1.80
					165.60
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	69.60	3.48
0349070051 VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	1.0000	0.5333	6.23	3.32
0349100007 MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	1.0000	0.5333	29.93	15.96
					22.76
Subpartidas					
93010191015€ ARENA	m3		0.5000	41.02	20.51
930101910158 PIEDRA 3/4"	m3		0.8000	45.92	36.74
					57.25

Rendimien	n 15.00	2.66	H.M.	1.90	cto por : m2	49.96
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.5333	11.89	6.34
0147010003	OFICIAL	hh	3.0000	1.6000	10.64	17.02
0147010004	PEON	hh	1.0000	0.5333	9.61	5.13
						28.49
	Materiales					
0243000025	MADERA NACIONAL PARA ENCOFRADO Y CARPINTERIA	p2		3.4000	4.25	14.45
0202010062	CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.2000	3.50	0.70
0202040010	ALAMBRE NEGRO # 8	kg		0.1500	3.50	0.53
		· ·				15.68
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	28.49	1.42
0348090012	EQUIPO COMBINADO	hm	1.0000	0.5333	8.20	4.37
						5.79

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida 3.07 ENCOFRADO PLANO VISTO					
Rendimien 10.00	4.00	H.M.	2.53	to por : m2	61.13
Código Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	1.0000	0.8000	11.89	9.51
0147010003 OFICIAL	hh	3.0000	2.4000	10.64	25.54
0147010004 PEON	hh	1.0000	0.8000	9.61	7.69
					42.74
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.3000	3.50	1.05
0202040010 ALAMBRE NEGRO # 8	kg		0.3000	3.50	1.05
0243000025 MADERA NACIONAL PARA ENCOFRADO Y CARPINTERIA	p2		2.0500	4.25	8.71
0244010096 TRIPLAY 4'X 8'X 4MM	pln		0.0625	24.00	1.50
					12.31
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	42.74	2.14
0348090012 EQUIPO COMBINADO	hm	0.6000	0.4800	8.20	3.94
					6.08

Partida 3.08 ENCOFRADO PLANO VISTO PARA LA EJECUCION DE LA PRESA								
Rendimien	20.00		2.80	H.M.	1.80 cto por : m2		65.59	
Código		Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial	
		Mano de Obra						
0147010002	OPERARIO		hh	2.0000	0.8000	11.89	9.51	
0147010003	OFICIAL		hh	1.0000	0.4000	10.64	4.26	
0147010004	PEON		hh	4.0000	1.6000	9.61	15.38	
							29.15	
		Materiales						
0202010062	CLAVOS DE	3" - 4"	kg		0.4000	3.50	1.40	
0202040010	ALAMBRE N	IEGRO#8	kg		0.2500	3.50	0.88	
0243000025	MADERA NA	ACIONAL PARA ENCOFRADO Y CARPINTERIA	p2		1.4000	4.25	5.95	
0243010003	MADERA TO	PRNILLO	p2		3.2500	4.00	13.00	
0244010096	TRIPLAY 4'>	(8'X 4MM	pln		0.3646	24.00	8.75	
							29.98	
		Equipos						
0337010030	DESGASTE	DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	29.15	1.46	
0348010085	WINCHE		hm	1.0000	0.4000	12.50	5.00	
							6.46	

Rendimien	180.00	0.26	H.M.	0.17	to por : KG	5.55
Código	Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.0444	11.89	0.53
0147010003	OFICIAL	hh	3.0000	0.1333	10.64	1.42
0147010004	PEON	hh	2.0000	0.0889	9.61	0.85
						2.80
	Materiales					
202040009	ALAMBRE NEGRO # 16	kg		0.0200	3.50	0.07
203030048	ACERO CORRUGADO FY=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg		1.0500	2.20	2.31
						2.38
	Equipos					
337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	2.80	0.14
348960008	CIZALLA ELECTRICA 3.5 HP	hm	1.0000	0.0444	5.20	0.23
						0.37

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida 4.01 PIEDRA ASENTADA CON MORTER	RO CEMENTO AR	ENA 1:4 C	UERPO DE	DIQUE Y/C	MUROS
Rendimien 18.00	7.35	H.M.	3.58	cto por : M3	121.09
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	3.0000	1.3333	11.89	15.85
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.4444	10.64	4.73
0147010004 PEON	hh	12.0000	5.3333	9.61	51.25
					71.83
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.3000	3.50	1.05
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		1.2000	21.00	25.20
0239050000 AGUA	m3		0.0500	10.00	0.50
0243010003 MADERA TORNILLO	p2		3.5000	4.00	14.00
	·				40.75
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	71.83	3.59
					3.59
Subpartidas					
930101910156 ARENA	m3		0.1200	41.02	4.92
					4.92

Rendimien 15.00	8.78	H.M.	4.27	cto por : M3	136.17
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	3.0000	1.6000	11.89	19.02
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.5333	10.64	5.67
0147010004 PEON	hh	12.0000	6.4000	9.61	61.50
					86.19
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.3000	3.50	1.05
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		1.2000	21.00	25.20
0239050000 AGUA	m3		0.0500	10.00	0.50
0243010003 MADERA TORNILLO	p2		3.5000	4.00	14.00
					40.75
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	86.19	4.31
					4.31
Subpartidas					
930101910156 ARENA	m3		0.1200	41.02	4.92
					4.92

Partida 4.03 PIEDRA ASENTADA Y EMBOQUILL	ADA CON MORT	ERO 1:4 R	EVESTIM C	ANAL E=0	.10 M
Rendimien 35.00	3.70	H.M.	1.78	cto por : M2	45.68
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	3.0000	0.6857	11.89	8.15
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.2286	10.64	2.43
0147010004 PEON	hh	12.0000	2.7429	9.61	26.36
					36.94
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.0300	3.50	0.11
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.1290	21.00	2.71
0239050000 AGUA	m3		0.0050	10.00	0.05
0243010003 MADERA TORNILLO	p2		0.8300	4.00	3.32
					6.19
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	36.94	1.85
					1.85
Subpartidas					
930101910156 ARENA	m3		0.0170	41.02	0.70
					0.70

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien 30.00	4.31	H.M.	2.08	cto por : M2	52.15
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	3.0000	0.8000	11.89	9.51
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.2667	10.64	2.84
0147010004 PEON	hh	12.0000	3.2000	9.61	30.75
					43.10
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.0300	3.50	0.11
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.1290	21.00	2.71
0239050000 AGUA	m3		0.0050	10.00	0.05
0243010003 MADERA TORNILLO	p2		0.8300	4.00	3.32
	·				6.19
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	43.10	2.16
					2.16
Subpartidas					
930101910156 ARENA	m3		0.0170	41.02	0.70
	•				0.70

Partida 4.06 MAMPOSTERIA DE PIEDRA ASENTADA Y EMBOQUILLADA MORTERO 1:4 PISO, E=0.50 M							:0.50 M
Rendimien	16.50		8.00	H.M.	3.89	cto por : M3	127.95
Código		Descripción Insumo	Unidad	d Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
		Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO		hh	3.0000	1.4545	11.89	17.29
0147010003	OFICIAL		hh	1.0000	0.4848	10.64	5.16
0147010004	PEON		hh	12.0000	5.8182	9.61	55.91
							78.36
		Materiales					
0202010062	CLAVOS DE	3" - 4"	kg		0.3000	3.50	1.05
0221010042	CEMENTO F	PORTLAND TIPO I	bls		1.2000	21.00	25.20
0239050000	AGUA		m3		0.0500	10.00	0.50
0243010003	MADERA TO	DRNILLO	p2		3.5000	4.00	14.00
							40.75
		Equipos					
0337010030	DESGASTE	DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	78.36	3.92
							3.92
		Subpartidas					
930101910156	ARENA		m3		0.1200	41.02	4.92
							4.92

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida 4.07 PIEDRA ASENTADA Y EMBOQUILLA	DA MORTERO	CEMENTO	ARENA 1:	4 PISO E=0	.20 M
Rendimien 34.00	3.57	H.M.	1.70	to por : M2	44.46
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	2.0000	0.4706	11.89	5.60
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.2353	10.64	2.50
0147010004 PEON	hh	12.0000	2.8235	9.61	27.13
					35.23
Materiales					
0202010062 CLAVOS DE 3" - 4"	kg		0.0300	3.50	0.11
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.1530	21.00	3.21
0239050000 AGUA	m3		0.0050	10.00	0.05
0243010003 MADERA TORNILLO	p2		0.8300	4.00	3.32
	•				6.69
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	35.23	1.76
					1.76
Subpartidas					
93010191015€ ARENA	m3		0.0190	41.02	0.78
					0.78

Partida 4.08	PIEDRA COLOCADA EN SECO, DIA	METRO COMPRE	NDIDO E	NTRE 0.10 `	Y 0.30 M	
Rendimien 20	0.00	4.40	4.40 H.M.		2.11 cto por : M3	
Código	Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERA	ARIO	hh	1.0000	0.4000	11.89	4.76
0147010003 OFICIA	AL .	hh	2.0000	0.8000	10.64	8.51
0147010004 PEON		hh	8.0000	3.2000	9.61	30.75
						44.02
	Equipos					
0337010030 DESGA	ASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	44.02	2.20
						2.20

Partida 5.01 REJILLA DE PLATINAS DE ACERO DE 1 1/2" X 3/8", SOLDADAS AL BASTIDOR 2" X 1/2"							
Rendimien	3.00		5.34	H.M.	5.42	to por : m2	610.49
Código		Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
		Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	ı	hh	1.0000	2.6667	11.89	31.71
0147010004	PEON		hh	1.0000	2.6667	9.61	25.63
							57.34
		Materiales					
0202460061	PERNOS D	E ANCLAJE 5/8"	und		6.0000	18.50	111.00
0229500091	SOLDADUF	RA	kg		0.1500	9.87	1.48
0251130012	PLATINA D	E FIERRO DE 1 1/2" X 3/8"	m		28.0000	10.85	303.80
0251200032	ANGULO D	E ACERO 2" X 1/2" (BASTIDOR)	m		4.3000	18.50	79.55
0254060000	PINTURA A	INTICORROSIVA	gl		0.2500	45.00	11.25
							507.08
		Equipos					
0337010030	DESGASTE	DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	57.34	2.87
0348210004	SOLDADOR	RA	hm	1.0000	2.6667	16.20	43.20
							46.07

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien	15.00	1.06	H.M.	0.66	to por : und	28.14
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OP	ERARIO	hh	1.0000	0.5333	11.89	6.34
0147010004 PE	ON	hh	1.0000	0.5333	9.61	5.13
						11.47
	Materiales					
0202460062 PE	RNOS DE ANCLAJE 3/4"	und		1.0000	9.25	9.25
0226800028 TU	ERCA PARA PERNO DE ANCLAJE D=3/4"	und		1.0000	1.30	1.30
0251050052 PLA	ATINA PARA PERNO DE ANCLAJE	und		1.0000	1.10	1.10
						11.65
	Equipos					
0337010030 DE	SGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	11.47	0.57
0348080066 EQ	UIPO DE PROTECCION	hm	0.1000	0.0533	25.60	1.36
0348100011 GR	UPO ELECTROGENO 300 KW	hm	0.0500	0.0267	75.50	2.02
0349700056 PE	RFORADORA BBC 16 W	hm	0.0500	0.0267	40.20	1.07
						5.02

Partida 5.0 Rendimien	NIPLES DE 1" DE FIERRO GALVANIZ 5.00	ADO CON PERI	ORACIO		" to por : und	24.10
Código	Descripción Insumo		Cuadrilla		Precio	Parcial
0147010002 OP	Mano de Obra ERARIO	hh	1.0000	1.6000	11.89	19.02 19.02
0272010041 TU	Materiales BERIA PVC Ø=1"	m		0.4500	2.72	1.22 1.22
0337010030 DE	Equipos SGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	19.02	0.95 0.95
930101910159 GR	Subpartidas AVA	m3		0.0780	37.28	2.91

Partida	5.04 BARANDA DE TUBO DE FIERRO GALVANIZ	ADO D	E 3"			
Rendimien	8.00	2.00	H.M.	1.03	ecto por : m	169.49
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					-
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	1.0000	11.89	11.89
0147010004	PEON	hh	1.0000	1.0000	9.61	9.61
						21.50
	Materiales					
0229500091	SOLDADURA	kg		0.1000	9.87	0.99
0265220008	TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DE 2"	m		1.9000	9.25	17.58
0265220009	TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DE 3"	m		2.8600	20.40	58.34
0265220010	PLACA DE 6"X 6" SOLDADA A TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DI	und		2.0000	35.00	70.00
						146.91
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	21.50	1.08
						1.08

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida 5.05 COMPUERTA TIPO TARJETA PARA CANAL DESRIPIADOR DE 0.20 X 0.20 M								
Rendimien	12.00	2.00	H.M.	0.00 to por : und		80.74		
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial		
	Mano de Obra							
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.6667	11.89	7.93		
0147010004	PEON	hh	2.0000	1.3333	9.61	12.81		
						20.74		
	Materiales							
0273510018	COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.20 X 0.20 M, SOLDADA AL VAST	und		1.0000	60.00	60.00		
						60.00		

Partida 5.06 COMPUERTA PLANA DESLIZANTE TIPO	ARMCO MO	DDELO 5-0	00 O SIMILA	AR 0.50 X 0	.50 M
Rendimien 1.00	20.31	H.M.	10.22	to por : und	20,230.83
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	0.5000	4.0000	11.89	47.56
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	8.0000	10.64	85.12
0147010004 PEON	hh	1.0000	8.0000	9.61	76.88
					209.56
Materiales					
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.2500	21.00	5.25
0273510019 COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.50 X 0.50 M	und		1.0000	20,000.00	20,000.00
					20,005.25
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	209.56	10.48
					10.48
Subpartidas					
93010191015€ ARENA	m3		0.1350	41.02	5.54
					5.54

Partida 5.07 COMPUERTA PLANA DESLIZANTE TIPO	ARMCO M	ODELO 5-	00 O SIMILA	AR 0.50 X 0	.40 M
Rendimien 1.00	20.28	H.M.	10.21	to por : und	11,230.62
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	0.5000	4.0000	11.89	47.56
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	8.0000	10.64	85.12
0147010004 PEON	hh	1.0000	8.0000	9.61	76.88
					209.56
Materiales					
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.2500	21.00	5.25
0273510020 COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.50 X 0.40 M	und		1.0000	11,000.00	11,000.00
					11,005.25
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	209.56	10.48
					10.48
Subpartidas					
93010191015€ ARENA	m3		0.1300	41.02	5.33
					5.33

Partida	5.08 COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.30 X 0.5	5 M				
Rendimier	10.00	2.40	H.M.	0.00	to por : und	124.89
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.8000	11.89	9.51
0147010004	PEON	hh	2.0000	1.6000	9.61	15.38
						24.89
	Materiales					
0273510021	COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.30 X 0.55 M, SOLDADA AL VAS	1 und		1.0000	100.00	100.00
						100.00

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Fórmula OBRAS CIVILES Fecha 30 de Abril del 2007

Rendimien 6.0	00	1.33	H.M.	0.76	to por : und	96.64
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARI	0	hh	1.0000	1.3333	11.89	15.85
						15.85
	Materiales					
0273510022 COMPUE	RTA PLANA 6" X 4"X 1/4" PERFORADA Y SOLDADA	und		1.0000	80.00	80.00
						80.00
	Equipos					
0337010030 DESGAS	TE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	15.85	0.79
						0.79

Partida 5.10 COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.35 X 0.40 M

Rendimien	10.00	2.40	.40 H.M. 0.00		to por : und	104.89	
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial	
	Mano de Obra						
0147010002 OI	PERARIO	hh	1.0000	0.8000	11.89	9.51	
0147010004 PE	EON	hh	2.0000	1.6000	9.61	15.38	
						24.89	
	Materiales						
0273510023 C0	OMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.35 X 0.40 M, SOLDADA AL VAS	1 und		1.0000	80.00	80.00	
						80.00	

Partida	5.11	COMPUERTA PLANA DESLIZANTE TIPO	ARMCO MO	DDELO 5-0	00 O SIMILA	AR 0.60 X 0	.40 M
Rendimien	1.00		20.31	H.M.	10.22	to por : und	18,230.83
Código		Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
		Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO		hh	0.5000	4.0000	11.89	47.56
0147010003	OFICIAL		hh	1.0000	8.0000	10.64	85.12
0147010004	PEON		hh	1.0000	8.0000	9.61	76.88
							209.56
		Materiales					
0221010042	CEMENTO I	PORTLAND TIPO I	bls		0.2500	21.00	5.25
0273510024	COMPUERT	A TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.60 X 0.40 M	und		1.0000	18,000.00	18,000.00
							18,005.25
		Equipos					
0337010030	DESGASTE	DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	209.56	10.48
							10.48
		Subpartidas					
930101910156	ARENA	·	m3		0.1350	41.02	5.54
							5.54

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Partida	5.12 COMPUERTA TIPO ARMCO O SIMILAR DE	14"			
Rendimien	0.10	H.M.	0.10	to por : und	34,500.00
Código	Descripción Insumo	Unidad Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Materiales				
0232020093	TRANSPORTE	%MT	3.0000	30,000.00	900.00
0272910016	INSTALACION	%MT	12.0000	30,000.00	3,600.00
0273510025	COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 101-C PARA TUBERIA D=14	' und	1.0000	30,000.00	30,000.00
					34.500.00

Partida 5.13 ESCALERA DE GATO DE FIERRO GA	ALVANIZADO D	E 3/4"			
Rendimien 20.00	1.60	H.M.	0.89	ecto por : m	25.33
Código Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO	hh	2.0000	0.8000	11.89	9.51
0147010003 OFICIAL	hh	1.0000	0.4000	10.64	4.26
0147010004 PEON	hh	1.0000	0.4000	9.61	3.84
					17.61
Materiales					
0203030048 ACERO CORRUGADO FY=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg		1.9000	2.20	4.18
0221010042 CEMENTO PORTLAND TIPO I	bls		0.0070	21.00	0.15
0254060000 PINTURA ANTICORROSIVA	gl		0.0050	45.00	0.23
	_				4.56
Equipos					
0337010030 DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	17.61	0.88
0348210066 EQUIPO PARA CORTE Y DOBLADO	hm	0.1000	0.0400	55.00	2.20
					3.08
Subpartidas					
93010191015€ ARENA	m3		0.0020	41.02	0.08
					0.08

Partida	5.14 TUBO FIERRO GALVANIZADO 4" X 1.20 M	l y TUBO	FIERRO G	ALVANIZAI	DO EN "U"	DE 4"
Rendimien	25.00	0.64	H.M.	0.35	ecto por : m	28.56
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
•	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.3200	11.89	3.80
0147010003	OFICIAL	hh	1.0000	0.3200	10.64	3.40
						7.20
	Materiales					
0271010040	TUBO ACERO GALV 4"X 1.20M Y TUBO ACERO GALV EN "U" 4"	m		1.0000	21.00	21.00
						21.00
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	7.20	0.36
						0.36

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien 17.	00	1.41	H.M.	0.72	cto por : m	177.93
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERAR	NO	hh	1.0000	0.4706	11.89	5.60
147010004 PEON		hh	2.0000	0.9412	9.61	9.04
						14.64
	Materiales					
0230990020 OTROS I	MATERIALES	%MT		15.0000	138.60	20.79
266010054 TUBERIA	A ASBESTO CEMENTO D=8", BAJA PRESION	m		1.0500	132.00	138.60
						159.39
	Equipos					
337010030 DESGAS	TE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	14.64	0.73
348130082 CAMION	BARANDA 180 - 210 HP	hm	0.0500	0.0235	135.00	3.17
						3.90

Partida 6.02	GRAVA EN DIAMETRO COMPREND	IDO ENTRE 1/2" A 1" PAR	A FILTRO D	E DRENES	
Rendimien 250.	00	1.76 H.M.	0.90	to por : m3	37.28
Código	Descripción Insumo	Unidad Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpartidas				
930101910160 EXTRAC	CION Y SELECCION DE GRAVA	m3	1.2000	12.42	14.90
930101910161 CARGUI	O Y TRANSPORTE DE GRAVA	m3	1.2000	18.65	22.38
					37.28

Rendimien 85.0	0	0.18	H.M.	0.00	ecto por : m	4.91
Código	Descripción Insumo	Unidad	l Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARI	0	hh	1.0000	0.0941	11.89	1.12
0147010004 PEON		hh	1.0000	0.0941	9.61	0.90
						2.02
	Materiales					
0230990020 OTROS N	IATERIALES	%MT		10.0000	2.63	0.26
0272010042 TUBERIA	PVC, Ø=1/2"	m		1.0500	2.50	2.63
						2 89

Partida 6.05	JUNTA BITUMINOSA DE 1" ENTR	E CANAL, ANILLO	Y ANCLA	JE		
Rendimien 2	5.00	0.68	H.M.	0.36	ecto por : m	9.30
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010001 CAPA	TAZ	hh	0.1000	0.0320	12.50	0.40
0147010002 OPER	ARIO	hh	1.0000	0.3200	11.89	3.80
0147010004 PEON		hh	1.0000	0.3200	9.61	3.08
						7.28
	Materiales					
0213000006 ASFAL	LTO RC-250	gl		0.2500	5.00	1.25
						1.25
	Equipos					
0337010030 DESG	ASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	7.28	0.36
						0.36
	Subpartidas					
930101910156 AREN	A	m3		0.0100	41.02	0.41
						0.41

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Fórmula OBRAS CIVILES Fecha 30 de Abril del 2007

Rendimien	8.50	3.76	H.M.	1.93	cto por : m	349.02
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.9412	11.89	11.19
147010004 F	PEON	hh	3.0000	2.8235	9.61	27.13
						38.32
	Materiales					
0230990020 (OTROS MATERIALES	%MT		15.0000	257.46	38.62
270000051	TUBERIA CONCRETO ARMADO CENTRIGUGADO TIPO "HUME" 14	m		1.0500	245.20	257.46
						296.08
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	38.32	1.92
348130082 (CAMION BARANDA 180 - 210 HP	hm	0.1000	0.0941	135.00	12.70
						14.62

Partida 6.07 CODOS DE PVC DE 4" X 90°

Rendimien	20.00	0.60	H.M.	0.30	to por : und	14.03
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	0.5000	0.2000	11.89	2.38
0147010004	PEON	hh	1.0000	0.4000	9.61	3.84
						6.22
	Materiales					
0272060036	CODO PVC 4" X 90°	und		1.0000	7.50	7.50
						7.50
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	6.22	0.31
						0.31

Partida 6.08 CODO DE FIERRO GALVANIZADO DE 14" X 45°

Rendimien	1.00	24.00	H.M.	11.95	to por : und	2,961.32
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OF	PERARIO	hh	1.0000	8.0000	11.89	95.12
0147010004 PE	EON	hh	2.0000	16.0000	9.61	153.76
						248.88
	Materiales					
0271030069 CC	DDO DE FIERRRO CORRUGADO 14" 45°	und		1.0000	2,700.00	2,700.00
						2,700.00
	Equipos					
0337010030 DE	ESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	248.88	12.44
						12.44

Partida 6.09 PLANCHA DE CARTON BITUMINOSO

Rendimien 12.00		0.67	H.M.	0.38	to por : m2	30.43
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002 OPERARIO		hh	1.0000	0.6667	11.89	7.93
						7.93
	Materiales					
0230750075 CARTON		m2		1.0500	18.00	18.90
0253040002 BREA		kg		1.0000	3.20	3.20
						22.10
	Equipos					
0337010030 DESGASTE	DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	7.93	0.40
						0.40

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimiento		80.00 H.M.	45.64	to por : und	17,998.76
Código	Descripción Insumo	Unidad Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra				
0147010002 OPER	RARIO	hh	80.0000	11.89	951.20
					951.20
	Materiales				
0278000080 VALV	ULA COMPUERTA 14" BRIDADA NACIONAL	und	1.0000	12,500.00	12,500.00
0278000081 BRIDA	AS 14"	und	2.0000	1,600.00	3,200.00
0278000082 NIPLE	FIERRO GALVANIZADO	m	1.0000	1,300.00	1,300.00
					17,000.00
	Equipos				•
0337010030 DESG	SASTE DE HERRAMIENTA	%MO	5.0000	951.20	47.56
					47 56

Rendimien	18.00	1.33	H.M.	0.66	cto por : m	49.49
Código	Descripción Insumo	Unidad (Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de Obra					
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.4444	11.89	5.28
0147010004	PEON	hh	2.0000	0.8889	9.61	8.54
						13.82
	Materiales					
0230460037	PEGAMENTO PARATUBERIA PVC	gln		0.0200	12.50	0.25
0230990020	OTROS MATERIALES	%MT		10.0000	31.80	3.18
0272010043	TUBERIA PVC Ø=4"	m		1.0500	30.05	31.55
						34.98
	Equipos					
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	13.82	0.69
						0.69

16.08

0.74

Análisis de precios unitarios - Subpartidas

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Rendimien	32.00	m3/DIA	Costo ur	itario direct	o por : m3	23.30
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Ma	no de Obra				
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.2500	11.89	2.97
0147010004	PEON	hh	8.0000	2.0000	9.61	19.22
						22.19
		Equipos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	22.19	1.11
						1.11

910147	CARGUIO Y TRANSPORTE DE	PIEDRA	MEDIANA			
Rendimier	າ 120.00	m3/DIA	to por : m3			18.65
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de	Obra				
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.2667	9.61	2.56
						2.56
	Equip	oos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	2.56	0.13
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 r	hm	1.0000	0.0667	239.22	15.96

910148	EXTRACCION Y SELECCION	DE ARENA	A			
Rendimien	48.00	m3/DIA	to por : m3			15.53
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano	de Obra				
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.1667	11.89	1.98
0147010004	PEON	hh	8.0000	1.3333	9.61	12.81
						14.80
	Eq	uipos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	14.79	0.74

910149	CARGUIO Y TRANSPORTE DE					40.05
Rendimien			to por : m3	0	D	18.65
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de	Obra				
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.2667	9.61	2.56
						2.56
	Equip	oos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	2.56	0.13
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 r	hm	1.0000	0.0667	239.22	15.96
						16.08

Análisis de precios unitarios - Subpartidas

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Fórmula OBRAS CIVILES Fecha 30 de Abril del 2 007

Rendimien	38.00	m3/DIA	to por : m3			19.62
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano	de Obra				
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.2105	11.89	2.50
0147010004	PEON	hh	8.0000	1.6842	9.61	16.19
						18.69
	Eq	uipos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	18.69	0.93
						0.93

910151 CARGUIO Y TRANSPORTE DE PIEDRA 3/4"
--

Rendimien	120.00	m3/DIA	to por : m3			18.65
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano d	e Obra				
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.2667	9.61	2.56
						2.56
	Equi	pos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	2.56	0.13
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10	r hm	1.0000	0.0667	239.22	15.96
						16.08

910152 EXTRACCION Y ELABORACION DE PIEDRA CHANCADA 3/4"

Rendimien	50.00	m3/DIA	to por : m3			16.85
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano d	e Obra				
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.1600	11.89	1.90
0147010004	PEON	hh	8.0000	1.2800	9.61	12.30
						14.20
	Equi	pos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	14.20	0.71
0349080001	CHANCADORA PRIMARIA MANDIBUL	_ hm	0.2500	0.0400	48.43	1.94
						2.65

910153 CARGUIO Y TRANSPORTE DE PIEDRA CHANCADA 3/4"

200.00	m3/DIA	to por : m3			39.90
Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
Mano de	Obra				
PEON	hh	4.0000	0.1600	9.61	1.54
					1.54
Equip	os				
DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	1.54	0.08
CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 r	hm	4.0000	0.1600	239.22	38.28
					38.35
	Descripción Insumo Mano de PEON Equip DESGASTE DE HERRAMIENTA	Descripción InsumoUnidadMano de ObraPEONhhEquiposDESGASTE DE HERRAMIENTA%MO	Descripción InsumoUnidadCuadrillaMano de ObraPEONhh4.0000EquiposDESGASTE DE HERRAMIENTA%MO	Descripción InsumoUnidadCuadrillaCantidadMano de ObraPEONhh4.00000.1600EquiposDESGASTE DE HERRAMIENTA%MO5.0000	Descripción InsumoUnidadCuadrillaCantidadPrecioMano de ObraPEONhh4.00000.16009.61EquiposDESGASTE DE HERRAMIENTA%MO5.00001.54

Análisis de precios unitarios - Subpartidas

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

Fórmula OBRAS CIVILES Fecha 30 de Abril del 2 007

910154	PIEDRA MEDIANA					
Rendimier	m3/DIA	to por : m3			50.34	
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpar	tidas				
93010191014	7 CARGUIO Y TRANSPORTE DE PIEDR	m3		1.2000	18.65	22.38
93010191014	6 EXTRACCION Y SELECCION DE PIED	m3		1.2000	23.30	27.96
						50.34

910155 HORMIGON

Rendimient	0	m3/DIA	to por : m3			41.02
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpar	tidas				
9301019101481	EXTRACCION Y SELECCION DE AREI	m3		1.2000	15.53	18.64
930101910149	CARGUIO Y TRANSPORTE DE ARENA	m3		1.2000	18.65	22.38
						41.02

910156 ARENA

Rendimient	0	m3/DIA	to por : m3			41.02
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpar	tidas				
9301019101481	EXTRACCION Y SELECCION DE AREN	m3		1.2000	15.53	18.64
930101910149	CARGUIO Y TRANSPORTE DE ARENA	m3		1.2000	18.65	22.38
						41.02

910157 GRAVA 3/4" (CON CHANCADORA)

Rendimiento			m3/DIA to por : m3				
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial	
	Subpar	tidas					
930101910152	EXTRACCION Y ELABORACION DE PI	m3		1.2000	16.85	20.22	
930101910153	CARGUIO Y TRANSPORTE DE PIEDR	m3		1.2000	39.90	47.88	
						68.10	

910158 PIEDRA 3/4"

Rendimien	to	m3/DIA	to por : m3		45.92	
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpar	tidas				
930101910151	CARGUIO Y TRANSPORTE DE PIEDRA	m3		1.2000	18.65	22.38
930101910150	EXTRACCION Y SELECCION DE PIED	m3		1.2000	19.62	23.54
						45.92

Análisis de precios unitarios - Subpartidas

Obra PERFIL INFRAESTRUCTURA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY

910159	GRAVA					
Rendimier	nto	m3/DIA	to por : m3			37.28
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Subpar	tidas				
93010191016	CEXTRACCION Y SELECCION DE GRA	m3		1.2000	12.42	14.90
93010191016	1CARGUIO Y TRANSPORTE DE GRAVA	4 m3		1.2000	18.65	22.38
						37.28

910160	EXTRACCION Y SELECCION	N DE GRAVA	4			
Rendimier	n 60.00	m3/DIA	to por : m3			12.42
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Man	o de Obra				
0147010002	OPERARIO	hh	1.0000	0.1333	11.89	1.58
0147010004	PEON	hh	8.0000	1.0667	9.61	10.25
						11.84
	E	quipos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	11.83	0.59
						0.59

910161	CARGUIO Y TRANSPORTE DE	GRAVA				
Rendimier	120.00	m3/DIA	to por : m3			18.65
Código	Descripción Insumo	Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial
	Mano de	e Obra				
0147010004	PEON	hh	4.0000	0.2667	9.61	2.56
						2.56
	Equi	pos				
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO		5.0000	2.56	0.13
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10	r hm	1.0000	0.0667	239.22	15.96
						16.08

Precios y cantidades de Insumos Requeridos

Obra 0503010 PERFIL INFRAESTRUCUTRA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY-

Lugar 110201 ICA - CHINCHA - CHINCHA ALTA

Fecha 30 de Abril del 2 007

Código	Recurso	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	Presupuestado S/.
		MANO DE OB	RA			
0147010001	CAPATAZ	hh	1.0240	12.50	12.75	12.80
0147010002	OPERARIO	hh	24,593.1523	11.89	292,412.55	292,421.16
0147010003	OFICIAL	hh	26,155.2246	10.64	278,291.54	278,313.44
0147010004	PEON	hh	183,616.2037	9.61	1,764,551.68	1,764,531.82
					2,335,268.52	2,335,279.22
		MATERIALE				
0202010062		kg	548.1810	3.50	1,918.63	1,918.83
0202040009	ALAMBRE NEGRO # 16	kg	41.1020	3.50	143.85	143.86
0202040010	ALAMBRE NEGRO # 8	kg	402.4850	3.50	1,408.72	1,413.43
0202460061	PERNOS DE ANCLAJE 5/8"	und	3.0000	18.50	55.50	55.50
0202460062		und	16.0000	9.25	148.00	148.00
0203030048	ACERO CORRUGADO FY=4200 kg/cm2 GRADO 60	kg	2,207.2550	2.20	4,855.97	4,855.96
0213000006	ASFALTO RC-250	gl	8.0000	5.00	40.00	40.00
0221010042		bls	56,362.6461	21.00	1,183,615.65	1,183,615.63
0221030005	ESTACAS DE CONCRETO	glb	8.0000	200.00	1,600.00	1,600.00
0226800028	TUERCA PARA PERNO DE ANCLAJE D=3/4"	und	16.0000	1.30	20.80	20.80
0227000007	GUIA	m	30,949.6000	0.50	15,474.80	15,474.80
0227020011	FULMINANTE	und	29,862.1000	0.50	14,931.05	14,931.05
0228010001	DINAMITA AL 65%	kg	6,021.9380	8.50	51,186.49	51,213.18
0229500091	SOLDADURA	kg	3.1050	9.87	30.60	30.74
0230020031	BARRENO DE 7/8" X 3 p	und	638.0420	335.00	213,743.40	213,744.07
0230190012	ADITIVO CURADOR DE CONCRETO	kg	10,510.6100	8.50	89,340.18	89,389.30
0230460037	PEGAMENTO PARATUBERIA PVC	gln	0.3800	12.50	4.75	4.75
0230750075	CARTON	m2	1.0500	18.00	18.90	18.90
0230990020	OTROS MATERIALES	%MT			2,248.44	2,248.44
0232020093	TRANSPORTE	%MT			900.00	900.00
0239050000	AGUA	m3	2,970.1159	10.00	29,701.20	29,701.16
0243000025	MADERA NACIONAL PARA ENCOFRADO Y CARPINTERIA	p2	2,685.8350	4.25	11,414.82	11,413.35
0243010003	MADERA TORNILLO	p2	2,958.1110	4.00	11,832.44	11,832.44
0244010096	TRIPLAY 4'X 8'X 4MM	pln	349.9748	24.00	8,399.28	8,399.05
0251050052	PLATINA PARA PERNO DE ANCLAJE	und	16.0000	1.10	17.60	17.60
0251130012	PLATINA DE FIERRO DE 1 1/2" X 3/8"	m	14.0000	10.85	151.90	151.90
0251200032	ANGULO DE ACERO 2" X 1/2" (BASTIDOR)	m	2.1500	18.50	39.77	39.78
0253040002	BREA	kg	1.0000	3.20	3.20	3.20
0254060000	PINTURA ANTICORROSIVA	gl	0.2550	45.00	11.70	11.61
0265220008	TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DE 2"	m	57.5700	9.25	532.52	532.67
0265220009	TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DE 3"	m	86.6580	20.40	1,767.86	1,767.70
0265220010	PLACA DE 6"X 6" SOLDADA A TUBO DE FIERRO GALVANIZADO DE	3" und	60.6000	35.00	2,121.00	2,121.00
0266010054	TUBERIA ASBESTO CEMENTO D=8", BAJA PRESION	m	53.1300	132.00	7,013.16	7,013.16
0270000051	TUBERIA CONCRETO ARMADO CENTRIGUGADO TIPO "HUME" 14"	m	30.8700	245.20	7,569.32	7,569.32
0271010040	TUBO ACERO GALV 4"X 1.20M Y TUBO ACERO GALV EN "U" 4"	m	1.5000	21.00	31.50	31.50
0271030069	CODO DE FIERRRO CORRUGADO 14" 45°	und	2.0000	2,700.00	5,400.00	5,400.00
0272010041	TUBERIA PVC Ø=1"	m	2.7000	2.72	7.34	7.32
0272010042	TUBERIA PVC, Ø=1/2"	m	2.5200	2.50	6.30	6.31
0272010043	TUBERIA PVC Ø=4"	m	19.9500	30.05	599.50	599.45
0272060036	CODO PVC 4" X 90°	und	2.0000	7.50	15.00	15.00
0272910016		%MT	2.0000		3,600.00	3,600.00
3272010010		/01111			0,000.00	0,000.00

Precios y cantidades de Insumos Requeridos

Obra 0503010 PERFIL INFRAESTRUCUTRA DE RIEGO SAN JUAN DE YANAC - LISCAY-

Lugar 110201 ICA - CHINCHA - CHINCHA ALTA

Fecha 30 de Abril del 2 007

Código	Recurso	Unidad	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.	Presupuestado S/.
0273510018	COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.20 X 0.20 M, SOLDADA AL VASTAGO	und	1.0000	60.00	60.00	60.00
0273510019	COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.50 X 0.50 M	und	1.0000	20,000.00	20,000.00	20,000.00
0273510020	COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.50 X 0.40 M	und	1.0000	11,000.00	11,000.00	11,000.00
0273510021	COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.30 X 0.55 M, SOLDADA AL VASTAGO	und	1.0000	100.00	100.00	100.00
0273510022	COMPUERTA PLANA 6" X 4"X 1/4" PERFORADA Y SOLDADA	und	1.0000	80.00	80.00	80.00
0273510023	COMPUERTA TIPO TARJETA DE 0.35 X 0.40 M, SOLDADA AL VASTAGO	und	1.0000	80.00	80.00	80.00
0273510024	COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 5-00 DE 0.60 X 0.40 M	und	1.0000	18,000.00	18,000.00	18,000.00
0273510025	COMPUERTA TIPO ARMCO MODELO 101-C PARA TUBERIA D=14"	und	1.0000	30,000.00	30,000.00	30,000.00
0278000080	VALVULA COMPUERTA 14" BRIDADA NACIONAL	und	1.0000	12,500.00	12,500.00	12,500.00
0278000081	BRIDAS 14"	und	2.0000	1,600.00	3,200.00	3,200.00
0278000082	NIPLE FIERRO GALVANIZADO	m	1.0000	1,300.00	1,300.00	1,300.00
					1,768,241.14	1,768,320.76
		EQUIPOS				
0337010001	HERRAMIENTA MANUAL	%MO			640.37	640.37
0337010030	DESGASTE DE HERRAMIENTA	%MO			115,751.34	115,751.34
0348010085	WINCHE	hm	344.0000	12.50	4,300.00	4,300.00
0348040003	CAMION CISTERNA 4 X 2 (AGUA) 122 HP 2,000 gl	hm	496.3536	117.74	58,440.25	58,476.35
0348040027	CAMION VOLQUETE 6 X 4 330 HP 10 m3	hm	2,194.1689	239.22	524,889.35	524,975.22
0348080066	EQUIPO DE PROTECCION	hm	0.8528	25.60	21.76	21.76
0348090012	EQUIPO COMBINADO	hm	324.7599	8.20	2,663.03	2,665.11
0348100011	GRUPO ELECTROGENO 300 KW	hm	0.4272	75.50	32.46	32.32
0348130082	CAMION BARANDA 180 - 210 HP	hm	3.9556	135.00	534.60	533.78
0348210004	SOLDADORA	hm	1.3334	16.20	21.55	21.60
0348210066	EQUIPO PARA CORTE Y DOBLADO	hm	1.0400	55.00	57.20	57.20
0348960008	CIZALLA ELECTRICA 3.5 HP	hm	91.2464	5.20	474.50	472.67
0349020002	COMPRESORA NEUMATICA 196 HP 600-690 PCM	hm	60.3428	160.07	9,658.62	9,661.30
0349040008	CARGADOR SOBRE LLANTAS 100-115 HP 2-2.25 yd3	hm	221.0308	127.74	28,234.37	28,220.48
0349040033	TRACTOR DE ORUGAS DE 140-160 HP	hm	313.0308	181.47	56,805.55	56,804.22
0349060056	MARTILLO NEUMATICO DE 21 - 24 Kg.	hm	21,599.5423	8.11	175,172.27	175,151.80
0349070051	VIBRADOR DE CONCRETO 4 HP 1.25"	hm	468.0220	6.23	2,915.76	2,924.07
0349080001	CHANCADORA PRIMARIA MANDIBULA 15" X 24" 30 HP 46 - 70 ton/h	hm	320.6227	48.43	15,527.63	15,550.20
0349100007	MEZCLADORA DE CONCRETO TAMBOR 18 HP 11 p3	hm	56.5507	29.93	1,692.54	1,692.34
0349130002	CAMION CONCRETERO 6 X 4 300 HP 6 m3	hm	424.3536	266.51	113,093.52	113,062.73
0349180000	FAJA TRANSPORTADORA 18" X 4' MOTOR ELECTRICO 3 KW 150 ton/h	hm	424.3536	14.47	6,140.34	6,188.49
0349260061	PLANTA DOSIFICADORA DE CONCRETO 50 M3 40 HP	hm	424.3536	74.21	31,491.01	31,531.83
0349610099	GRUA PARA COLOCACION DE CONCRETO	hm	424.3536	238.25	101,101.39	101,078.67
0349660076	RODILLO LISO VIB. AUTOPROP. 101-135 HP, 10-12 T	hm	36.0000	95.72	3,445.92	3,445.92
0349700056	PERFORADORA BBC 16 W	hm	0.4272	40.20	17.29	17.12
					1,253,122.62	1,253,276.89
			Total	S/.	5,356,632.28	5,356,876.87
	<u> </u>			S/.		5,356,876.87

ANEXO III CRONOGRAMA DE EJECUCIN DE OBRA Y DESEMBOLSOS MENSUALES

Cronograma de Ejecución de Obra y Desembolsos Mensuales Precios al 30 de Abril del 2 007

	Precios al 30 de Abril del 2 007																			
	Descrip ción AG - INREN	Costo A DIR Ho	1	2	PERFIL:	PROYEC	TO DE IRI	RIGACION	LISEAY .	Perí SAN JU	odo de Eje AN DJE YA	cución (me NAG ₀	eses)	12	13	14	15	16	17	18
I PRE	SA SIHUIS, ALIVIADERO Y		DE TOMA									_								
	PRESA								1											
	1.00 Obras Preliminares	40 090.55	20 045.28 50%	20 045.28 50%																
	2.00 Movimiento de Tierras	98 614.12		39 445.65 40%	29 584.24 30%	29 584.24 30%														
	3.00 Concretos	2 478 268.05				743 480.42 30%	743 480.42 30%	743 480.42 30%	247 826.81 10%											
B)	ALIVIADERO Y COND TOM	ÍΑ																		
	3.00 Concretos	12 433.55						8 703.49 70%	3 730.07 30%											
	5.00 Estructuras Metálicas	38 625.12							38 625.12 100%											
	6.00 Varios	35 181.39							35 181.39 100%											
II INF	RAESTRUCTURA DE RIEGO	LISCAY																		
	1.00 Obras Preliminares		29 011.83	29 011.83 50%																
A)	OBRA DE CAPTACION		2370	2370																
	2.00 Movimiento de Tierras	2 965.36		2 965.36 100%																
	3.00 Concretos	7 773.89		7 773.89 100%																
	4.00 Albañilería de Piedra	600.97		60 <u>0.97</u> 100%																
	5.00 Estructuras Metálicas	31 847.44		31 8 <u>47.44</u> 100%																
B)	CANAL PRINCIPAL																			
	2.00 Movimiento de Tierras	965 693.29	193 138.66 20%	115 883.19 12%	115 883.19 12%	115 883.19 12%	115 883.19 12%	115 883.19 12%	193 138.66 20%											
C)	PUENTE CARROZABLE																			
	2.00 Movimiento de Tierras	1 327.19					1 327.19 100%													
	3.00 Concretos	2 173.78					2 173.78 100%													
	4.00 Albañilería de Piedra	1 842.90					1 842.90 100%													
	5.00 Estructuras Metálicas	450.24					45 <u>0.24</u> 100%													
D)	ALCANTARILLA TIPO								1											
	2.00 Movimiento de Tierras	1 329.24							1 329.24 100%											
	3.00 Concretos	3 691.05							3 691.05 100%											
	4.00 Albañilería de Piedra	2 153.03							2 153.03 100%											
	6.00 Varios	5 693.76							5 693.76 100%											
E)	CANOA TIPICA 3.00 Concretos	6 556.28											6 556 28							
												<u> </u>	6 556.28 100%							
III INF	ficina Proyecto RAESTRUCTURA DE RIEGO	SAN JUAN D	emiento i E YANAC	ilarico – A	ibrii 2007															
) MARGEN DERECHA																			
	1.00 Obras Preliminares	22 840.20												22 840.20 100%						
A)	OBRA DE CAPTACION	40												10.515.25						
	2.00 Movimiento de Tierras	10 717.20												10 717.20						

<u>Cronograma de Ejecución de Obra y Desembolsos Mensuales</u> Precios al 30 de Abril del 2 007

		T Conta										• • • •							
Ī	Descrip Mió NAG - INRENA	Costo A – IRH Directo	1 1	PE	RFIL, PF	(OYEÇTO	DE IRRIG/	CION LIS	GAY -7SAN	JUAN DE	odo de Eje	cución (me	eses)	12	13	14	15	16	17
	4.00 Albañilería de Piedra	1 043.00	-			-	 '		 '	<u> </u>		10		_		17	15	10	
	4.00 Albannena de media	1 045.00	ı'	1!	1	<u> </u>	'	1	'	1	1'	1!	1'	1 04 <u>3.00</u> 100%	f'		<u> </u>	J	ı "
	5.00 Estructuras Metálicas	1 577.45	l		1									1 577.45 100%					1
B)	CANAL PRINCIPAL	1	, ,	1 ,	<u> </u>		,			1 <u> </u>	1 ,		<u> </u>	<u> </u>					,
I	2.00 Movimiento de Tierras	569 302.47			<u> </u>		'				'			227 720.99 40%	170 790.74 30%	170 790.74 30%	<u>-</u>		
C)	CAIDAS VERTICALES	1	1 '	1 1	1 '					Ţ J	1 '	<u> </u>	ı'	1 '	Γ '		Γ.		·
	2.00 Movimiento de Tierras	1 343.15		<u> </u>	 '		<u> </u>		<u> </u>		└	<u> </u>	ļ	 ′	671.58 50%		671.58 50%	<u> </u>	<u>_</u>
I	3.00 Concretos	4 570.73		<u> </u>	 '	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>		└	<u> </u>	<u> </u>	 '	2 285.36 50%	4	2 285.36 50%	<u>-</u>	<u>_</u>
İ	5.00 Estructuras Metálicas	144.60			<u> </u>				<u> </u>					<u> </u>	72.30 50%	=	72.30 50%	<u>-</u>	
D)	ALCANTARILLA TIPO	1	1 '	1 1	1 '					Ţ J	1 '	<u> </u>	ı'	1 '	Γ '		Γ.		·
i	2.00 Movimiento de Tierras	475.30	'	<u>1</u> !	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	1	<u> </u>	<u> </u>	<u></u> '	<u> </u>		237.65 50%	<u> </u>	237.65 50%	
	3.00 Concretos	3 283.35	'						['			'		1 641.67 50%	·	1 64 <u>1.67</u> 50%	
	6.00 Varios	3 309.50	'						[' '			'		1 654.75 50%		1 654.75 50%	
E)	CANOA TIPICA	T	1	ī T			7		<u> </u>	Ţ	1 7	T	ı T	1				J	1 7
	3.00 Concretos	3 275.74	<u></u> '	<u> </u>	<u> </u> '					<u> </u>	<u> </u>	1	1	<u> </u> '	<u> </u>				3 27 <u>5.74</u> 100%
	4.00 Albañilería de Piedra	46.22					<u> </u>												46.22 100%
III.2	2) MARGEN IZQUIERDA		1		ĺ	1	,		 		1			1				†	1
	1.00 Obras Preliminares	33 216.24	1	1			'		33 216.24 100%	4	1		1	'	'				1 '
A)	OBRA DE CAPTACION		1 '		ĺ	1	<i>'</i>				1 '		1	1				†	1 7
	2.00 Movimiento de Tierras	999.18	ı'	I!	l'		<u></u> '		999.18 100%	. !	ı'	!		l'	'				ı <u> </u>
	3.00 Concretos	779.09							779.09 100%	4									1
	4.00 Albañilería de Piedra	52.15	I						52.15 100%		l								1
	5.00 Estructuras Metálicas	18 691.65							18 691.65 100%	4									1
B)	CANAL PRINCIPAL	T	1	i T	1		7		7	Ţ	1 7	T	ı T	1				J	1
	2.00 Movimiento de Tierras	842 366.90	1	1			'			210 591.73 25%	210 591.73 25%	3 210 591.73 25%	210 591.73 25%	<u> </u>					1
C)	RAPIDAS		1	T			<u> </u>		7	Ţ	1 '	T	1	1				Ţ	1
	2.00 Movimiento de Tierras	1 070.56	1	1			'			535.28 50%	1	1	535.28 50%	'	'			J	1
1	3.00 Concretos	28 924.89					,		ļ	14 4 <u>62.45</u> 50%	1		14 4 <u>62.45</u> 50%	1				Ţ	1
1	4.00 Albañilería de Piedra	464.48								232.24			232.24	4					1
	6.00 Varioficina Proyectos	de Afianzan	niento Híd	rico – Abri	I 2007					180.79			180.79	4					1
D)	CAPTACION DE CASCADA	.[1		1		† ************************************				1 7			1					1
	2.00 Movimiento de Tierras	898.96	1	1	1		'			898.96 100%	1	1	1	1]	1
1	4.00 Albañilería de Piedra	853.09		1	1		'		Ţ	853.09 100%	1		1	1				Ţ	1

ANEXO 3.2

INFRAESTRUCTURA MENOR DE RIEGO

INDICE

1.	INFR	AESTRUCTURA MENOR DE RIEGO	pág.
	1.1	Red de riego existente	2
	1.2.	Costos	5

1. INFRAESTRUCTURA MENOR DE RIEGO

1.1 RED DE RIEGO EXISTENTE

El presente Anexo toca el tema de la infraestructura menor de riego, es decir la referente a los canales secundarios y terciarios y toda aquella estructura artificial de conducción de agua con fines de riego, hasta llegar a cabecera de parcela.

Actualmente, la red de riego es pequeña, básicamente en tierra, con excepción de un tramo de 1 km de longitud del canal de la margen izquierda en Liscay, así como un tramo de 300 m en la margen derecha en San Juan de Yánac, que se encuentran revestidos con concreto ciclópeo. En ambos casos, la fuente de financiamiento fue FONCODES.

En la quebrada Sallalli existe una toma rústica hacia la margen izquierda y que atiende los requerimientos de la zona de Santa Mercedes. La conducción es en tierra.

En la margen derecha del río Liscay, a unos 300 m aguas arriba del Centro Poblado del mismo nombre, se encuentra una toma rústica para captar 30 a 40 lps. La conducción de aproximadamente 1 km es en tierra.

En la parte alta, en Liscay, en el área actualmente en explotación agrícola encontramos 15 manantiales cuyos caudales varían de 0.50 a 1.50 lps. Los beneficiarios por su propia iniciativa aprovechan mediante captaciones rústicas, las cuales son conducidas mediante tubería plástica para la explotación fundamentalmente de alfalfa.

Se recomienda que en las siguientes etapas de la Fase de Pre-Inversión se analice con detenimiento la posibilidad de incorporar estos 15 y otros manantiales a las fuentes que suministrarán agua para riego en el área beneficiada con el Proyecto.

Otro tema que también deberá evaluarse es la fuente que suministrará agua para uso doméstico, de manera definitiva.

1.2 COSTOS

Como parte de las metas físicas propuestas en el Perfil del Proyecto "Afianzamiento Hídrico del Valle de Cunas" se ha previsto implementar con infraestructura de riego a nivel secundario y terciario, a las 500 ha que comprenden el área beneficiada con el Proyecto.

Esta propuesta considera la construcción de canales secundarios que se ha proyectado sean en tierra, y sus correspondientes obras de arte que serán de concreto. El máximo caudal de conducción de la red de canales secundarios ha sido considerado de 100 lps.

En cuanto a la red de canales terciarios, se propone que también sean en tierra, mientras que las obras de arte serían de carácter definitivo, es decir de concreto. La máxima capacidad de conducción de la red de canales terciarios ha sido considerada en 50 lps.

El monto total de la inversión asciende a US \$ 310,000 y el desagregado se presenta en el Cuadro 1.

Cuadro 1 IRRIGACION LISCAY - SAN JUAN DE YANAC

ESTIMADO DE COSTOS OBRAS CIVILES INFRAESTRUCTURA MENOR DE RIEGO

Sistema de Riego por Gravedad: 500 ha Sistema de Riego Presurizado: ha

CULTIVO	Metr	ados	COSTOS (US \$)					
COLIIVO	Und.	Cant.	Unitario	Parcial	Total			
Sistema de Riego Secundario por gravedad:								
Excavación de canal abierto	km.	17	525.00	8,750.00				
Obras de Arte	und.	50	1,400.00	70,000.00				
Sistema de Riego Terciario por g	ravedad:				231,250.00			
Excavación de canal abierto	km.	50	425.00	21,250.00				
Obras de Arte	km.	150	1,400.00	210,000.00				
COSTO DIRECTO:					310,000.00			
Costo por hectárea			•	•	620.00			