

PROYECTO: REGENERACIÓN DE CUENCAS

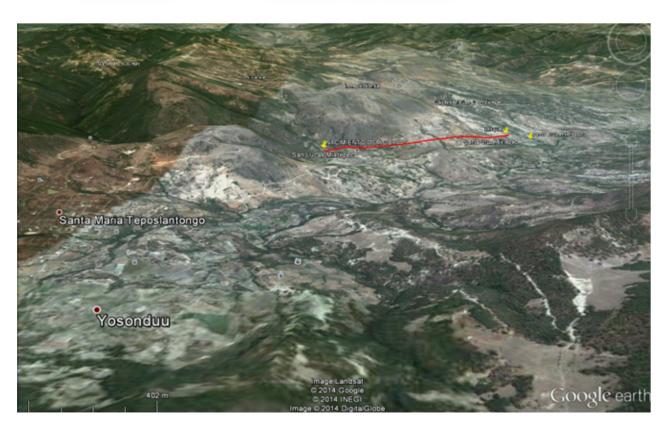
ACCIÓN: PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)

ESTADO: 20 OAXACA

MUNICIPIO: 208 SAN JUAN MIXTEPEC

REGIÓN: 04 MIXTECA

LOCALIDAD: 0019 STA CRUZ MIXTEPEC





INDICE

l. F	REGENERACIÓN DE CUENCA	4
1.1	RESUMEN DEL PROYECTO.	4
1.2	2 JUSTIFICACIÓN DEL PROYECTO.	4
1.3	3 OBJETIVOS Y METAS DEL PROYECTO.	5
۷. ا	4 ASPECTO DE MERCADO.	6
1.5	5 INGENIERÍA DEL PROYECTO.	6
1.6	ASPECTOS ECONÓMICO-FINANCIEROS.	7
1.7	7 EVALUACIÓN ECONÓMICA Y SOCIAL.	7
٤. ا	B FIGURA ORGANIZATIVA PARA LA EJECUCIÓN DEL PROYECTO.	8
2. (GENERALIDADES.	9
3. [DISEÑO Y CÁLCULO.	10
4. [DIMENSIONES.	12
5. (CÁLCULO ESTRUCTURAL DE UNA PRESA DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO.	13
6. l	EXPEDIENTE TÉCNICO 2018.	15
7. (CÉDULA DE INFORMACIÓN BÁSICA.	16
8. A	ACTA DE ACEPTACIÓN POR LA COMUNIDAD.	18
9. [DICTAMEN DE FACTIBILIDAD DE LA OBRA.	19
10.	RESUMEN DE APORTACIONES.	20
11.	PRESUPUESTO DE OBRA.	21
12.	EXPLOSIÓN DE INSUMOS.	22
13.	CROQUIS DE MACROLOCALIZACIÓN.	23
14.	MAPA DE SANTA CRUZ MIXTEPEC.	24
15.	PRESUPUESTO DE OBRA.	25
16.	GENERADORES.	26
17.	CROQUIS.	27



18.	PROGRAMA DE EJECUCIÓN DE OBRA.	28
19.	ESTUDIO HIDRAÚLICO.	29
18). I GRAFICA ÁREAS-CAPACIDADES.	29
18	2.2 CÁLCULO DEL VOLÚMEN APROVECHABLE DE ALMACENAMIENTO.	30
18).3 CÁLCULO DE LA AVENIDA MÁXIMA PARA LA PRESA.	33
20.	ESTUDIO HIDROLÓGICO.	34
20). I DATOS DE PRECIPITACIÓN MEDIA ANUAL.	34
20	0.2 COEFICIENTE DE ESCURRIMIENTO.	36
20	0.3 VOLUMEN DE ESCURRIMIENTO MEDIO ANUAL.	37
20	0.4 MÉTODO RACIONAL.	38
20	D.5 MÉTODO DE LAS HUELLAS MÁXIMAS.	39
20	D.G PENDIENTE, COEFICIENTE DE RUGOSIDAD Y GASTO MÁXIMO.	40
20	0.7 MÉTODO DE ENVOLVENTES DE CREAGER.	41
20	D.8 MÉTODO DE ENVOLVENTES DE LOWRY	42
20).9 RESUMEN DE RESULTADOS DE GASTOS MÁXIMOS.	43
21.	ESTADISTICA HISTÓRICA DE PRECIPITACIÓN.	44
22.	ISOYETAS DE PRECIPITACIÓN.	45
23.	PRECIOS UNITARIOS.	46
24.	ACTA DE NOMBRAMIENTO DE COMITÉ DE OBRA	53
25.	ACTA DE DONACIÓN DE TERRENO Y DERECHOS DE VÍA	54
26.	PLANO TOPOGRÁFICO.	55
27.	PLANO ESTRUCTURAL	56



I. REGENERACIÓN DE CUENCA

L. L RESUMEN DEL PROYECTO.

EL PROYECTO CONSISTE EN LA CONSTRUCCIÓN DE UN SISTEMA DE OBRAS, ESTRATÉGICAMENTE UBICADAS, PARA LA RETENCIÓN DE AGUA PLUVIAL EN LAS CUENCAS O BARRANCAS DE LAS ZONAS MAS ÁRIDAS DE UNA REGIÓN.

LAS OBRAS QUE COMPRENDEN ESTE SISTEMA SON PRESAS DE ROCA, PRESAS DE GAVIONES, BORDOS, TERRAZAS Y JAGÜEYES. LOS BENEFICIOS QUE SE OBTIENEN CON ESTE TIPO DE OBRAS SON APOYO A LA REFORESTACIÓN CON PLANTAS NATIVAS DE LA REGIÓN, RECUPERACIÓN DE NACIMIENTOS DE AGUA, DE LOS QUE LAS POBLACIONES SE ABASTECÍAN, QUE SE HAN PERDIDO DEBIDO A LA ESCASEZ DE LLUVIAS Y A LA DEFORESTACIÓN SIN CONTROL. TAMBIÉN SE OBTIENEN BENEFICIOS EN LAS SIEMBRAS DE TEMPORAL, APLICANDO UN RIEGO DE AUXILIO, SISTEMAS DE RIEGO POR GOTEO PARA OPTIMIZAR EL AGUA ALMACENADA.

EL ALMACENAMIENTO DE AGUA DE LLUVIA GENERADA POR LA CONSTRUCCIÓN DE MUROS DE ROCA Y GAVIONES, ESTRATÉGICAMENTE UBICADOS EN SUS BARRANCAS Y ARROYOS SE CONSIDERAN EN VOLUMEN EN UN PROMEDIO DE 100,000 M3 PARA CADA COMUNIDAD DONDE SE APLIQUE ESTE SISTEMA, O DEPENDIENDO DE LA CANTIDAD DE AGUA NECESARIA.

1.2 JUSTIFICACIÓN DEL PROYECTO.

LA DEMANDA DE AGUA EN CUALQUIER POBLACIÓN, ES UNA PRIORIDAD, Y CADA VEZ QUE LLUEVE, SOLO SE VE COMO CORRE EL AGUA, OCASIONANDO ALGUNAS VECES, DEVASTACIÓN Y DESTRUCCIÓN A SU PASO, Y CUANDO LLEGA LA TEMPORADA DE SECA, SE AÑORAN UNOS CUANTOS LITROS DEL AGUA QUE SE VIÓ CORRER EN LA EPOCA DE LLUVIAS, NO SOLAMENTE PARA CONSUMO HUMANO Y PARA EL GANADO, SINO TAMBIÉN PARA EL RIEGO DE LOS CAMPOS AGRÍCOLAS

POR LO ANTERIORMENTE EXPUESTO, ES NECESARIO PENSAR EN EL ALMACENAMIENTO DEL AGUA DE LLUVIA, QUE HARÁ POSIBLE LA RECARGA DE LOS MANTOS FREÁTICOS, SE UTILIZARÁ EN EL RIEGO DE CAMPOS AGRÍCOLAS ALEDAÑOS, SERVIRÁ PARA ALIMENTAR LA REFORESTACIÓN Y LA GANADERÍA CON EL VITAL LÍQUIDO, Y LO MÁS IMPORTANTE, LOS HABITANTES DE LAS POBLACIONES NO SUFRIRÁN DE FALTA DE AGUA.



1.3 OBJETIVOS Y METAS DEL PROYECTO.

LOS OBJETIVOS QUE SE TIENEN CONTEMPLADOS PARA EL PROYECTO DE ESTUDIO DE CUENCA PARA LA CAPTACIÓN DE AGUA PLUVIAL ESTAN DETERMINADOS EN LAS SIGUIENTES VERTIENTES:

- I. CONTRIBUIR A RESOLVER EL PROBLEMA DE ESCASEZ DE AGUA RECOGIENDO LA LLUVIA QUE CAE EN LAS CUENCAS UTILIZANDO PRESAS DE ROCA, DE ARCILLA Y DE GAVIONES, PARA ALMACENARLA.
- 2. CENTRAR EL RESCATE ECOLÓGICO DE LAS CUENCAS EN LA RETENCIÓN Y ALMACENAMIENTO DE AGUA DE LLUVIA EN PRESAS QUE PERMITAN REALIMENTAR LOS MANTOS FREÁTICOS Y RECUPERAR EL EQUILIBRIO DEL SISTEMA HIDROLÓGICO. Y DE ESTA MANERA EVITAR LA MUERTE MASIVA DE ÁRBOLES NATIVOS DEBIDO AL DESCENSO DEL NIVEL FREÁTICO.
- 3. CANALIZAR EL AGUA PRODUCTO DE LA CAPTACIÓN EN BENEFICIO DE LAS POBLACIÓNES QUE VIVEN EN LA ZONA, PARA APROVECHAR AL MÁXIMO EL AGUA DE LOS MANANTIALES NATURALES QUE HAY EN LAS BARRANCAS HÚMEDAS. ESTO NOS PERMITE HACER GALERÍAS SUBTERRÁNEAS, LINEAS DE CONDUCCIÓN DE AGUA CON TUBERÍAS PARA ABASTECER A LAS POBLACIONES DEL LÍQUIDO NECESARIO.
- 4. INCIDIR EN LA RECUPERACIÓN DE LA ZONA DE RECARGA DEL ACUÍFERO POR MEDIO DE ACCIONES O ACTIVIDADES DE REFORESTACIÓN QUE FOMENTEN LA RECUPERACIÓN DE LOS BOSQUES DEGRADADOS.
- 5. ASEGURAR EL VITAL LÍQUIDO PARA SU UTILIZACIÓN EN EL RIEGO DE LOS CAMPOS AGRICOLAS, OPTIMIZANDO EL AGUA CON TECNOLOGÍAS ADECUADAS COMO EL RIEGO POR GOTEO.



1.4 ASPECTO DE MERCADO.

DADA LA ACTUAL CRISIS DEL AGUA Y EL AUMENTO EN SU DEMANDA, EL PROYECTO TENDRÁ IMPACTOS SOCIOECONÓMICOS DIRECTOS, YA QUE CON LA CONSTRUCCIÓN DE ESTE SISTEMA DE OBRAS SE PRETENDE DAR ABASTO DEL VITAL LÍQUIDO A CADA UNA DE LAS POBLACIONES DE LAS CUENCAS MENCIONADAS, CONSIDERANDO QUE CADA PRESA DE ROCA PODRÁ ALMACENAR HASTA 25000 M3 DE AGUA POR CADA LLUVIA FUERTE, EL COSTO POR LITRO DE AGUA SE REDUCIRÁ NOTABLEMENTE Y SE TENDRÁN BENEFICIOS EN LOS RUBROS DE AGRICULTURA, GANADERIA, ACUICULTURA, REFORESTACIÓN, ETC.

1.5 INGENIERÍA DEL PROYECTO.

CADA UNA DE LAS OBRAS A CONSTRUIR ESTAN DISEÑADAS EN BASE A LA UBICACIÓN ESTRATÉGICA PARA EVITAR GASTOS INNECESARIOS Y REDUCIR EL COSTO DE LA OBRA, DONDE SE TOMA EN CUENTA EL TIPO DE SUELO, QUE EL LUGAR SEA PARTE DE UN CAUCE NATURAL DE LA CUENCA, QUE SEA ESTRECHO Y QUE EL VASO DE ALMACENAMIENTO SEA CONSIDERABLE PARA APROVECHAR AL MÁXIMO LA OBRA. QUE EL USO DE SUELO NO CAMBIE, EVITANDO DAÑOS EN LA FLORA Y FAUNA PARA QUE EL IMPACTO AMBIENTAL SEA POSITIVO.

EN EL CÁLCULO DE LAS OBRAS PARA PRESAS SE REALIZAN ANÁLISIS MATEMÁTICOS, DONDE SE PONEN A PRUEBA LOS DISEÑOS PARA LOGRAR EL DISEÑO ÓPTIMO.

LA PRESA DE MURO DE ROCA CONSISTE EN CORTINAS DE ROCA UNIDAS POR UNA MEZCLA DE CEMENTO COLOCADAS DE FORMA PERPENDICULAR A LA PENDIENTE DEL CAUCE Y SELLADAS CON CONCRETO, ESTAN PROVISTAS DE UN VERTEDOR, POR DONDE CORRERÁ EL AGUA CUANDO ÉSTA LLEGUE A SU NIVEL MÁXIMO, Y ALEROS QUE SON LOS ANCLAJES EN LAS MÁRGENES DE CADA BARRANCA.



1.6 ASPECTOS ECONÓMICO-FINANCIEROS.

EL TIPO DE OBRAS QUE SE CONTEMPLAN NO REQUIERE DE UNA INFRAESTRUCTURA COMPLEJA O LA NECESIDAD DE CREAR INSTALACIONES ESPECÍFICAS PARA SU OPERACIÓN. DE TAL MODO QUE LA OPERACIÓN Y MANTENIMIENTO DE LAS MISMAS CORRERÁ A CARGO DE LOS BENEFICIARIOS DIRECTOS. POR TAL RAZÓN LA OPERACIÓN NO REQUIERE DE MANO DE OBRA ESPECIALIZADA, SOLO SE HACEN TOTALMENTE NECESARIOS LOS DESAZOLVES EN UNA PERIORICIDAD DE UNA VEZ AL AÑO, MISMOS QUE SE REALIZARÁN DE FORMA MECÁNICA.

1.7 EVALUACIÓN ECONÓMICA Y SOCIAL.

LOS BENEFICIOS A NIVEL ECONÓMICO Y SOCIAL POR LA CONSTRUCCIÓN DEL SISTEMA DE OBRAS PARA ALMACENAMIENTO DE AGUA PLUVIAL SON:

- ABASTO DE AGUA EN LA POBLACIÓN CON REDUCCIÓN DEL COSTO POR LITRO.
- COMERCIALIZACIÓN DE LOS MATERIALES PRODUCTO DEL DESAZOLVE DE LAS PRESAS (ARENA Y GRAVA), EN BENEFICIO DE LA POBLACIÓN.
- MATERIAL ORGÁNICO PRODUCTO DEL DESAZOLVE PARA LOS CAMPOS AGRÍCOLAS DE LA POBLACIÓN.
- ASEGURAMIENTO DEL RIEGO DE AUXILIO EN LOS CAMPOS AGRÍCOLAS.
- PROYECCIÓN DE PRODUCCIÓN ACUÍCOLA Y GANADERA.
- TRABAJO EN EQUIPO, CON NOMBRAMIENTO DE UN COMITÉ PARA EL CONTROL Y ORGANIZACIÓN DE LAS OBLIGACIONES Y BENEFICIOS QUE ORIGINEN LAS PRESAS.
- APOYO DIRECTO EN LAS REFORESTACIONES.
- CONSTRUCCIÓN DE POZOS SOMEROS (QUE NO EXCEDAN 40 M. DE PROFUNDIDAD) PARA OBTENER AGUA FILTRADA, POR LA RECARGA DE MANTOS ACUÍFEROS.



1.8 FIGURA ORGANIZATIVA PARA LA EJECUCIÓN DEL PROYECTO.

FASE DE PREPARACIÓN DEL SITIO:

- I. RECORRIDOS DE CAMPO PARA LA UBICACIÓN DE LOS PUNTOS ESTRATÉGICOS PARA EL DETERMINADO TIPO DE OBRA QUE SE VAYA A APLICAR, ESTA VISITA SE REALIZARÁ CON PERSONAL ESPECIALIZADO EN LAS ÁREAS DE GEOLOGÍA, MECÁNICA DE SUELOS, BIOLOGÍA E HIDRAÚLICA.
- 2. LIMPIEZA DE LA ZONA DONDE SE VA A TRABAJAR.
- 3. TRAZO Y NIVELACIÓN.

FASE DE CONSTRUCCIÓN:

- 4. EXCAVACIÓN EN TERRENO TIPO B.
- 5. PLANTILLA DE CONCRETO SIMPLE PARA DESPLANTE DE CIMIENTO.
- 6. MURO DE MAMPOSTERÍA.
- 7. RELLENO
- 8. LIMPIEZA Y ENTREGA DE LA OBRA.

FASE DE OPERACIÓN Y MANTENIMIENTO:

DESAZOLVE PERIÓDICO DE LAS OBRAS. ESTA FASE LE CORRESPONDE A LOS BENEFICIARIOS DIRECTOS DE LA OBRA MEDIANTE SU COMITÉ.



2. GENERALIDADES.

SE CONSTRUIRÁ UNA PRESA DE MURO DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO CUYA LOCALIZACIÓN SE ENCUENTRA DENTRO DE LA MICROCUENCA UBICADA EN EL MUNICIPIO DE TEZOATLÁN DE SEGURA Y LUNA.

EL OBJETIVO FUNCIONAL DE ESTA PRESA ES PARA CAPTAR EL AGUA DE LLUVIA PARA LA RECARGA DE MANTOS FREÁTICOS, RECARGA DE POZOS, RIEGOS DE EMERGENCIA PARA SIEMBRAS, ETC.

EL VOLUMEN APROXIMADO A ALMACENAR ES DE 41,751 M3.

ADEMAS, SE CONSIDERAN VARIAS VENTAJAS A-POSTERIORI YA QUE EL AZOLVE QUE ESTA PRESA DETIENE NATURALMENTE SE VA A CONVERTIR EN TONELADAS DE LIMO Y DIFERENTES MEZCLAS DE MATERIAL ORGÁNICO QUE LOS CAMPESINOS PODRÁN OCUPAR EN LAS SIEMBRAS COMO ABONO NATURAL. TAMBIÉN EXISTE ARRASTRE DE MATERIALES COMO ARENA Y GRAVA QUE SE PUEDEN COMERCIALIZAR. POR LO QUE ES MUY IMPORTANTE QUE SE PROGRAMEN LOS DESAZOLVES DE LA PRESA CADA DETERMINADO PERIODO.



3. DISEÑO Y CÁLCULO.

LA OBRA SE DISEÑÓ CONSIDERANDO LOS SIGUIENTES PUNTOS:

- DISEÑO DE FUERZAS Y BRAZOS DEBIDOS A CARGAS PERMANENTES, PESO DEL RECTÁNGULO, PESO DEL TRIÁNGULO Y CARGAS ACCIDENTALES.
- DETERMINACIÓN DEL CENTRO DE GRAVEDAD.
- FUERZA SÍSMICA OSCILATORIA.
- FUERZA SÍSMICA TREPIDATORIA.
- FUERZA SÍSMICA HIDROSTÁTICA.
- FUERZA DE AZOLVE.

YA DISEÑADA LA OBRA, SE ELABORARON ANÁLISIS QUE DEFINEN SI EL DISEÑO ES EL ADECUADO EN CUANTO A DIMENSIONES, FUERZAS Y CARGAS.

LOS ANÁLISIS MENCIONADOS SON LOS SIGUIENTES:

- ANÁLISIS POR VOLTEO.
- ANÁLISIS POR DESLIZAMIENTO.
- ANÁLISIS POR SUBPRESIÓN.



EN ESTOS ANÁLISIS SE EMPLEA UN FACTOR DE SEGURIDAD, MISMO QUE FUNCIONA CON UNA CONDICIONANTE MATEMÁTICA PARA PODER ACEPTAR EL DISEÑO.

EN ESTE CASO EL RESULTADO DEL ANÁLISIS POR VOLTEO ES DE 1.68 Y LA CONDICIONANTE DEBE SER MAYOR O IGUAL A 1.5; Y EL FACTOR DE SEGURIDAD PARA EL ANÁLISIS POR DESLIZAMIENTO, CUYA CONDICIONANTE MATEMÁTICA DEBE SER MAYOR O IGUAL A 1.00 ES DE 1.23 POR LO QUE SE ACEPTA EL DISEÑO.



4. DIMENSIONES.

LAS DIMENSIONES DE LA OBRA EN BASE AL DISEÑO Y CÁLCULO QUEDARON COMO SIGUE:

LA ALTURA TOTAL DE LA OBRA ES DE 5.0 METROS A LA CORONA Y AL VERTEDOR ES DE 4.0 METROS INCLUYENDO LA CIMENTACIÓN.

EL NIVEL DE AGUAS MÁXIMAS EXTRAORDINARIAS (NAME) ES DE 4.5 METROS.

EL ANCHO DE LA CIMENTACIÓN ES DE 4 METROS Y LA PROFUNDIDAD ES DE 1 METRO.

SE DISEÑÓ UN VERTEDOR DE 45.23 METROS DE LARGO, DOS ALEROS EN LOS EXTREMOS DE 9 METROS DE LARGO POR 1.0 METRO DE ANCHO POR 1.0 METRO DE ALTURA.

EL LARGO TOTAL DE LA PRESA ES DE 63.23 METROS.

LA PRESA SE CONSTRUIRÁ CON ROCA SANA Y CONCRETO f'c=200kg/cm2



5. CÁLCULO ESTRUCTURAL DE UNA PRESA DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO.

MEMORIA DE CÁLO H B b alt. Rectángui Alt. Corona base del trián alt. Triángulo tan 34	4.50 4.00 1.00 5.00 1.00 3.00 4.00 0.46	peso e h'	CICLÓPEO. espec. N le fricció	1.80 1.00 0.95			H	- H	
I. carg	as permanentes					momento acti	ivo		
	za hidrostática								
F H1	1.00 4.50	3.00	1.50	1.00	10.13		Ma	10.13	1.50 15.19
2.00 peso F1	del rectángulo 2.50	1.00	5.00	1.00	12.50		Мо	43.75	
	230	1.00	3.00	1.00	12.50		1010	43.73	
B1	4.00	0.50	3.50						
2 00	del triángulo								
3.uu pesc F2	2.50	3.00	4.00	1.00	15.00		Мо	30.00	
B2	0.67	400	1.00		2.00				
4.00.5									
4.00 tuer. F3	za de subpresión 0.60	1 4.50	2.00	4.00	5.40				
	0.00	1.30	2.00	1.00	5.40				
B3	0.67	4.00			2.67		Ma	5.40	2.67 14.40



II.	fuerzas y brazos de	bidos a carga	s accidentales					
	1.00 x	43.75	30.00	27.50	2.68			
	у	2.50	12.50	1.33	15.00 1.86			
	2 00 6		31.25		20.00			
F6	2.00 fuerza sísmica oscil 0.15	аtогіа 27.50			4.13			
го	0.13	27.30			4.13			
H6					1.86	Ma	4.13	1.86 7.69
	3.00 fuerza sísmica trepi	idatoria						
F7	4.13	3.00			1.38			
B7					2.68	Ma	1.38	2.68 3.69
	4.00 fuerza sísmica hidro	nstática						
F5	0.15	1.00	4.50	4.50	1.52			
	0.25	200			1.02			
H5	4.00	4.50	3.00	3.14	1.91	Ma	1.52	1.91 2.90
	5.00 fuerza de azolve							
F4	0.50	0.55	0.80	1.00	0.22			
H4	1.00	4.00			0.25	Ma	0.22	0.25
184	100	400			0.25	IVIG	0.22	0.03
III.	ANALISIS POR VOLT	EΟ						
_		4 50					70.75	40.00
Fs	Mr/Ma	1.50					73.75	43.92
					4.00			
Fs	73.75		43.92		1.68			
IV.	ANALISIS POR DESL	ZAMIENTO						
	1.00 fuerza resistente							
fr	0.95	12.50	15.00	5.40	1.38 19.69			
			27.50	6.78	20.73			
	2.00 fuerza actuante							
fa	10.13	413	1.52	0.22	15.99			
	2006 1 1 11							
6-	3.00 factor de seguridad							
fs	fr/fa	1.00						
_					1.23			
fs	19.69	15.99			1.23			





6. EXPEDIENTE TÉCNICO 2018.

GOBIERNO DEL ESTADO DE OAXACA SECRETARIA DE FINANZAS

ET-01

EXPEDIENTE TÉCNICO 2018

ESTADO _	020 OAXACA
REGIÓN .	OM MIXTECA
DISTRITO	08 JUXTLAHUACA
MUNICIPIO .	208 SAN JUAN MIXTEPEC
LOCALIDAD	0019 STA. CRUZ MIXTEPEC
NOMBRE DE I	LA OBRA CO <u>NSTRUCCIÓN DE PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)</u>
DEPENDENCI	A EJECUTORA 120000 SECRETARIA DE DESARROLLO AGROPECUARIO PESCA Y ACUACULTURA.
RAMO	
FONDO	FONDO DE APORTACIONES PARA LA INFRAESTRUCTURA SOCIAL ESTATAL (FISE)

CARACTERISTICAS GENERALES

SE CONSTRURA UNA PRESA DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO Nº 200 kg/cm² CUYAS DIMENSIONES SON 4.0 METROS DE ALTURA, 1.0 METRO DE ALTURA DE CADA ALERO, OBTENIENDO UNA ALTURA TOTAL DE 50 METROS, 63.23 METROS DE LONGTUD, 45.23 METROS DE ANCHO DE VERTEDOR, 9.0 METROS DE LARGO X.1 METRO DE ANCHO ALERO DERECHO, 9.0 METROS DE LARGO X.1 METRO DE ANCHO ALERO IZQUIERDO. SE REALIZARA CON EL FIN DE RETENHER Y ALMACENAR AGUIA DE LUVIA, LA FINALIDAD ES CONTRARRESTAR LA EROSION HIDRICA Y FAVORECER LA RECARGA DE MANTOS ACUFEROS. CON ESTO SE ASEGURA EL ABASTECIMIENTO DE AGUA A LOS HABITANTES DE LA POBLACIÓN PARA USO HUMANO Y AGRICOLA EN EPOCA DE ESTIAJE. LA CONSTRUCCION SE REALIZARA EN CARCAVAS, LOS TRABAJOS A REALIZARSE SON: TRABAJOS PREELIMMARES Y CONSTRUCCION DE MURO.

INTEGRÓ DEPENDENCIA EJECUTORA

FIRMA
NOMBRE
DR. CARLOS GRAU LÓPEZ
CARGO
SECRETARIO DE DESARROLO AGROPECIA PIO, PESCA Y ACUACULTURA

VALIDÓ DEPENDENCIA NORMATIVA FEDERAL

FIRMA
NOMBRE
CARGO

VALIDÓ DEPENDENCIA NORMATIVA ESTATAL

FIRMA
NOM BRE
DR. CARLOS GRAU LÓPEZ
CARGO SE OSETIANO DE DESARROLIDA GROP, PESCA YAGUACU. TURA.

APROBÓ POR EL GOBIERNO DEL ESTADO

FRMA
NOMBRE MTRO. JORGE GALLARDO CASAS
CARGO SECRETARIO DE FINANZAS





7. CÉDULA DE INFORMACIÓN BÁSICA.

	c	ÉDULA DE IN	IFORMACK	ÓN BÁSIC	CA	
L- U BICACIÓN	CLAVE				NON	BRE
Estado Región Distrito Municipio Localidad	20 04 08 208 0019		<u>-</u> - - -		Ά	
Tipo de Localidad (19)	CP()		PR ()	OIA G) ZU()
I IDENTIFICACIÓN						
No. de Of de Autorización	0.05			No. de C		 BRE
Programa	CLAVE TG			DESAR	NON ROLLO DE AREAS DE R	
Subprograma	04		_		COMPLEMENTARIAS	1200
Tipo de Proyecto	F		_		DECONTENCIÓN	
Cuenta						
Sub-cuenta			_			
Nombre de la Obra	CONSTR	UCCIÓN DE PRESA	DE ROCA (CO	N CONCRETO	O CICLÓPEO)	
Situación de la obra	Inicio ()	hicio-Tém	nino ()	x	Continuación ()	Término ()
Modalidad de la ejecución	C	()	A)(X)		
■METAS						
Unidad de Medida	MURO	-			del Proyecto del Ejercicio	
% Avance Físico Acumulado % Avance Físico Programad			100% 100%			_
Fecha Programada de Inicio	01	05/2018		echa Progran	nada de Término	01,09,2018
No. de Jornales a generar er			2096			
No. de Beneficiarios		5	_	ipo de Benefi	ciarios	PERSONAS
No. de Beneficiarios Mujer	ae C	l				





IVGENERALIDADES DI	E LA INVERSIÓI	4			
ANTECEDENTES	;				
Fueri 	te de Financiami	е п tо 	Año	Inversión Autorizada	Inversión Ejercida
INVERSIÓN POR AUTO A) Nombre de la 0		3			
Fed:		\$ 1,140,770.00	Mpal. 1)	Particip.	\$ 1,140,770.00
B) Indirectos Ejec Fed:		·	Mpal		
C) Indirectos Nor		·	мраі		
Fed:	Est.		Mpal		
Inversión necesaria para	a su terminación				\$ 1,140,770.00
Costo Total de la Obra					\$ 1,140,770.00
INVERSION POR APRO A) Obra:	DBAR EN 2018				
Fed:		1,140,770.00	Mpal. 1)	Particip	\$ 1,140,770.00
B) Indirectos Ejec Fed:			Mpal		
reu	ESL	·	мраі		
1) Indicar ramo y	fondo de los recu	irsos:	FONDO DE APORTACIONES PA	ra la infraestructura social estatal {	(FISE)
VSITUACIÓN FÍSICA	ACTUAL DE LA	OBRA (%)			
Partidas de	obra	Total	Ejecutado al 31/12/2018	3 Programado 2018	Por Ejecutar
CONSTRUCCIÓN DE ROCA (CON C CICLÓPE	CONCRETO	100%	100%	100%	0%
L	ļ		1	l	





8. ACTA DE ACEPTACIÓN POR LA COMUNIDAD.

	ACTA DE ACEPTACIÓN PO	R LA COMUNIDAD
FECHA		
La localidad de Municipio de	0019 STA. CRUZ MIXTEPEC 208 SAN JUAN MIXTEPEC	declara que ha sido de su conocimiento
y puesto a su consi	ideración, la realización de la obra denominada	
CONS	TRUCCIÓN DE PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEC	0)
el cual consta de las	siguientes características generales:	
ANCHO DE VERTEI IZQUIERDO. SE RE Y FAVORECER LA POBLACION PARA	OOR, 9.0 METROS DE LARGO X 1 METRO DE ANCHO ALERO ALIZARA CON EL FIN DE RETENER Y ALMACENAR AGUA DE RECARGA DE MANTOS ACUIFEROS. CON ESTO SE ASEG	E 5.0 METROS, 63.23 METROS DE LONGITUD, 45.23 METROS I DERECHO, 9.0 METROS DE LARGO X 1 METRO DE ANCHO ALEF LLUVIA, LA FINALIDAD ES CONTRAR RESTAR LA EROSION HIDRIG FURA EL ABASTECIMIENTO DE AGUA A LOS HABITANTES DE ONSTRUCCION SE REALIZARA EN CARCAVAS, LOS TRABAJOS
MEALIZANSE SON.	TRABAJOS PREELIMINARES Y CONSTRUCCION DE MURO.	
porlo que alestar	de acuerdo con sus necesidades prioritarias, aceptan el proyec sy/o materiales de la región para la construcción del mismo.	to y se comprometen a participar y/o aportar mano de obra,
porlo que alestar	de acuerdo con sus necesidades prioritarias, aceptan el proyec	to y se comprometen a participar y/o aportar mano de obra,
por lo que al estar recursos economico: Asimismo, se compr	de acuerdo con sus necesidades prioritarias, aceptan el proyec sy/o materiales de la región para la construcción del mismo.	to y se comprometen a participar y/o aportar mano de obra,
por lo que al estar recursos economico: Asimismo, se com pr problemática que se	de acuerdo con sus necesidades prioritarias, aceptan el proyec s y/o materiales de la región para la construcción del mismo. omete a proporcionar los terrenos necesarios para la ejecución de	



9. DICTAMEN DE FACTIBILIDAD DE LA OBRA.

DICTAMEN DE FACTIBILIDAD DE LA OBRA
NOMBRE DE LA OBRA : CONSTRUCCIÓN <u>DE PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)</u>
SE OBSERVA QUE SE PREVEE LA PRESERVACION Y CONSERVACION DE LOS RECURSOS NATURALES (AGUA) EL CUAL SE CONSTRUIRA A BASE DE MATERIAL PETREO Y CUYO OBJETO O FUNCION ES LA DE ALMACENAMIENTO DE AGUA PROVENIENTES DE LOS ESCURRIMIENTOS SUPERFICIALES DEL AGUA DE LLUVIA, PARA SU USO HUMANO ASI COMO PARA FORTALECER CON RIEGO DE AUXILIO LA EXPLOTACION AGRICOLA, EN EL PROCESO DE CONSTRUCCION NO AFECTARA LA FUENTE DE ABASTECIMIENTO DE LOS VECINOS; ASI MISMO NO SE
UTILIZARAN PRODUCTOS O SUBPRODUCTOS QUÍMICOS O INDUSTRIALES CON RESIDUALIDAD NO BIODEGRADABLES, POR LO QUE SE CONCLUYE QUE EL PRESENTE PROYECTO ES VIABLE EN SU EJECUCION AL NO INFLUIR NEGATIVAMENTE EN EL MEDIO AMBIENTE.

DEPENDENCIA NORMATIVA RESPONSABLE DEL DICTAMEN

DR. CARLOS GRAU LÓPEZ

SECRETARIO DE DESARROLLO AGROPECUARIO, PESCA Y ACUACULTURA.





10. RESUMEN DE APORTACIONES.

RESUMEN DE APORTACIONES

NOMBRE DE la obra: CON STRUCCIÓN DE PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)
PROGRAMA: TG DESARROLLO DE AREAS DE RIEGO (PEQUEÑA IRRIGACION) SU BPROGRAMA: 04 OBRAS COMPLEMENTARIAS REGIÓN: 04 MIXTECA
MUNICIPIO: 208 SAN JUAN MIXTEPEC 08 JUXTLAHUACA 0019 STA CRUZ MIXTEPEC DISTRITO LOCALIDAD

0.00
\$ 1,140,770.00
\$ 66,128.50 \$ 87,960.20 \$ 986,681.30
0.00 0.00 0.00
0.00
\$ 1,140,770.00

POR LA DEPENDENCIA EJECUTORA

DR. CARLOS GRAU LÓPEZ SECRETARIO DE DESARROLLO AGROPECUARIO, PESCA Y ACUACULTURA.





11. PRESUPUESTO DE OBRA.

PRESUPUESTO DE OBRA

NOMBRE DE LA OBRA: CONSTRUCCIÓN DE PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)
ROCRAMA: TG DESARROLL O DE AREAS DE RIEGO (PEQUEÑA IRRIGACION)
SUBPROGRAMA
REGIÓN: 04 MIXTECA DISTRITO
MUNICIPIO: 208 SAN JUAN MIXTEPEC DOCALIDAD 04 OBRAS COMPLEMENTARIAS 08 JUXTLAHUACA 0019 STA CRUZ MIXTEPEC

PARTIDAS	UNIDAD	CANTIDAD	т —	PRECIO		MPORTE		
CONCEPTO	DE MEDIDA	CANTIDAD		UNITARIO (Pesos)		(Pesos)		
l trabajos preeliminares					s	66,128.50	\$	66,128.50
1D LIMPIEZA Y DESENRAICE A MANO DE TERRE NO CON MALEZA DE DENSIDAD MEDIA DE 1:00 M DE ALTURA, INCLUYE NDO RETIRO DEL MATERIAL HASTA 20 M DE DISTANCIA. 2D TRAZO Y NIVELACION TOPOCKA RECA DE L'ERRENO PARA ESTRUCTURAS, ESTABLECIENDO EJES DE REFERENCIA EN	M2	252.9178	s	25.05	s	6,334.49		
TERREN OS CON MA TORRAL ESPINOSO Y CRASICAULE CON COBERTURA DE HASTA 10% 3D EXCAVACION A CIELO ABIERTO POR MEDIOS MANUALES DE	M2	252.9178	\$	31.97	\$	8,085.55		
O-2.00 M DE PROFUDIDAD, MATERIAL TIP O II, INCLUYE EQUIPO Y HERRA MIENTA.	М3	252.9178	\$	204.45	\$	51,708.45		
40 IL PLANTILLA DE CONCRETO SIMPLE	M2	253	\$	299.81	\$	75,827.76	\$	75,827.76
III. CONSTRUCCION DE MURO SO MURO DE ROCA CON CONCRETO CALÓPEO CON PIEDRA DE LA REGIÓN EN SUPEREST RUCTURA, CONCRETO RESISTENCIA F'C 200 kg./cm2, 7 AMAÑO DE LA PIEDRA 0-2 M, INCLUYE MANO DE					\$	998,813.74	<u>_</u> \$_	998,813.74
OBRAY HERRAMIENTA 60 RELLENOY COMPACTACION	PZA M3	403.63 101.17	\$	2,444.97 118.19	\$	986,856.34 11,957.41	\$	1,140,770.00

POR LA DEPENDENCIA EJECUTORA SUBTOTAL: 1,065,958.55 5 LV.A 74,811.45 \$ 1,140,770.00

DR CARLOS GRAU LÓPEZ
SECRETARIO DE DESARROLLO AGROPECUARIO, PESCA Y ACUACULTURA

0.00

TOTAL





EXPLOSIÓN DE INSUMOS. 12.

EXPLOSION DE INSUMOS

CONSTRUCCIÓN DE PRESA DEROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO) PROGRAMA: TG DESARROLLO DE AREAS DE RIEGO (PEQUEÑA IRRIGADON)
REGIÓN: 04 MIXTECA
MUNICIPIO: 208 SAN JUAN MIXT EPEC

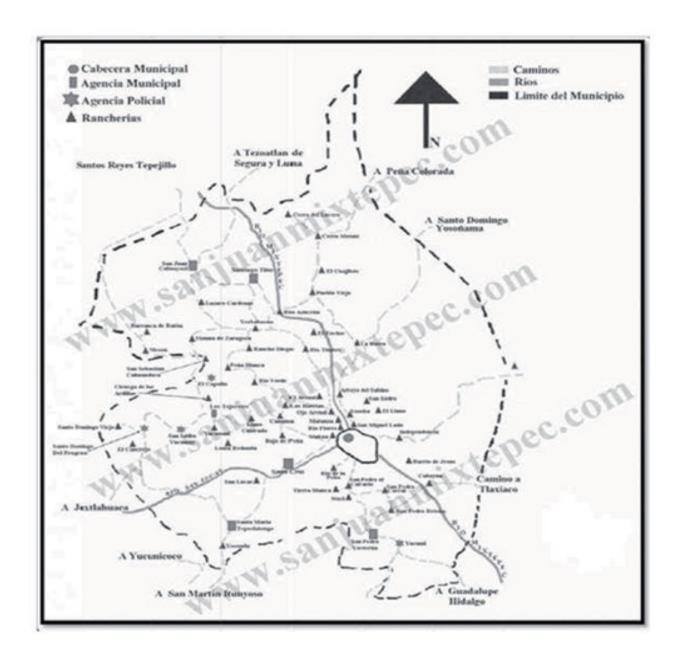
SECRETARIO DE DESARROLLO AGROPECUARIO, PESCA Y ACUACULTURA.

SUBPROGRAMA: 04 OBRAS COMPLIDISTRITO 08 JUXTLAHUACA
LOCALIDAD 0019 STA. CRUZ MIXTEPEC 04 OBRAS COMPLEMENTARIAS

PARTIDAS CONCEPTO	UNIDAD DE	CANTIDAD	PRECIO UNITARIO		MPORTE (Pesos)		
	MEDIDA		(Pesos)		,,		
T RABAJOS PREELIMINA RES				s	14,420.05		
LIMPIEZA DEL TERRENO POR MEDIOS MECANICOS	M2	252.92	\$ 25.05	\$	6,334.49		
TRAZO Y NIVELACION	M2	252.92	\$ 31.97	\$	8,085.55		
EXPLOSION DE MATERIALES					467,571.57		
MURO				\$	427,428.13	s	427,428.13
СЕМЕНТО	TON	70.84	\$ 2,413.79	\$	170,985.17		,
GRAVA	M3	73.26	\$ 258.62	\$	18,946.16		
PIEDRA	M3	605.44	\$ 344.83	\$	208,773.10		
ARENA	M3	86.58	\$ 201.15	\$	17,415.16	+	
A GUA PARA EDIFICACION	М3	131.18	\$ 8621	\$	11,308.54		
PIANTELA				s	40,143 <i>.</i> 43	s	40,143.43
CEMENTO	TON	9.86	\$ 2,413.79	\$	23,809.16	\$	467,571.57
ARENA	M3	16.44	\$ 201.15	\$	3,306.83	x	0.16
GRAVA	M3	13.91	258.62	\$	3,597.54	<u> </u>	74,811.45
CIMBRA	M2	101.17	\$ 86.21	\$	8,721.30		•
A GUA PARA EDIFICACION	М3	8.22	\$ 86.21	\$	708.61		
MANO DE OBRA PARA CONSTRUCCION DE MURO				s	583,966.94		0.00
ALBAÑIL	JORNAL	360.00	\$ 416.67	\$	150,000.00		
AYUDANTE	JORNAL	1,735.87 2,085.8/	 250.00	\$	433,966.94		
		1		1			
POR LA DEPENDENCIA EJECUTORA			SUBTOTAL	\$	1,065,958.55		000,00
			IVA	\$	74,81 1.45		
DR CARLOS GRAULÓPEZ			TOTAL	\$	1,140,770.00		
DEODETADIO DE DEGADOS LO AGRADIO DEGA	14 A CHI A CHI I TI II A						

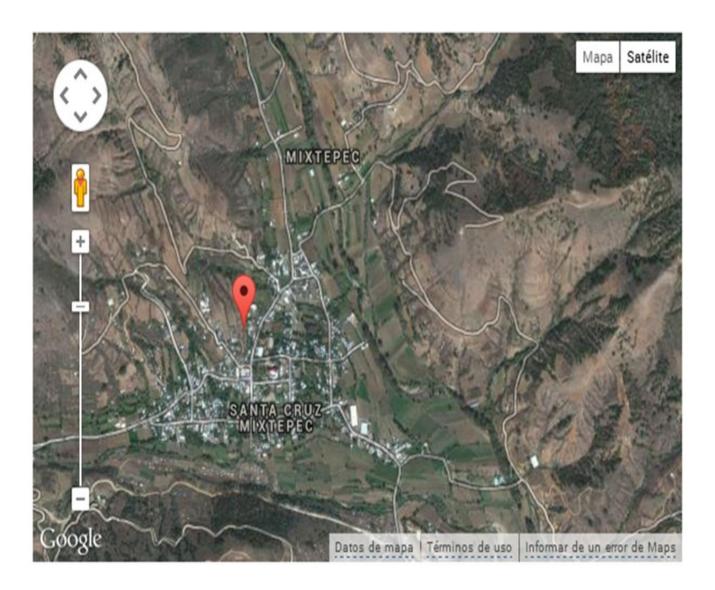


13. CROQUIS DE MACROLOCALIZACIÓN.





14. MAPA DE SANTA CRUZ MIXTEPEC.





15. PRESUPUESTO DE OBRA.

PRESUPUESTO POR OBRA

REPRESA DE MURO DE ROCA CON CONCRETO CICLOPEO

ESTADO: OAXACA

MUNICIPIO: 549 TEZOATLÁN DE SEGURA Y LUNA

U. DE M. OBRA

LOCALIDAD: 0019 STA. CRUZ MIXTEPEC CANTIDAD 1.00

No.	CONCEPTO	CLAVE	UNIDAD	CANTIDAD	PR	ECIO UNITARIO	IMPORTE	
	PRELIMINARES							
1.00	LIMPLEZA Y DESENRAICE DE TERRENO A MANO CON MALEZA DE DENSIDAD MEDIA DE 1:00 M DE ALTURA, INCLUYENDO RETIRO DEL MATERIAL HASTA 20 M DE DISTANCIA.	EST	M2	252.92	\$	25.05	\$6,334.49	
2.00	TRAZO Y NIVELACION TOPOGRAFICA DEL TERRENO PARA ESTRUCTURAS, ESTABLECIENDO EJES DE RETERENCIA EN TERRENOS CON MATORRAL ESPINOSO Y CRASICAULE CON COBERTURA DE HASTA 10%	EST	M2	252.92	\$	31.97	\$8,085.55	
	Total PRELIMINARES						\$14,420.05	
	OBRA CIML							
3.00	EXCAVACION A CIELO ABIERTO POR MEDIOS MANUALES DE 0-2.00 M DE PROFUDIDAD, MATERIAL TIPO I I, INCLUYE EQUIPO Y HERRAMIENTA.	EST	МЗ	252.92	\$	204.45	\$51,708.45	
4.00	PLANTILLA DE CONCRETO HECHO EN OBRA RESISTENCIA NORMAL AGREGADO MAXIMO 3/4º FC=100 KG/CM2 DE 7 CM5 DE ESPESOR	EST	M2	252.92	\$	299.81	\$75,827.76	
5.00	MURO DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO CON PIEDRA DE LA REGIÓN EN SUPERESTRUCTURA, CONCRETO RESISTENCIA F.c. 200 kg., lcm2, TAMAÑO DE LA PIEDRA O-2 M, INCLUYE MANO DE OBRA Y HERRAMIENTA	EST	МЗ	403.63	\$	2,444.97	\$986,856.34	
6.00	RELLENO DE ZANJA	EST	МЗ	101.17	\$	118.19	\$11,957.41	
	Total OBRA CIVIL						\$1,126,349.96	
	Total del presupuesto							





16. GENERADORES.

PRESA DE ROCA (CON CONCRETO CICLÓPEO)

estado: Oaxaca

MUNICIPIO: 549 TEZOATLÁN DE SEGURA Y LUNA

U. DE M. OBRA

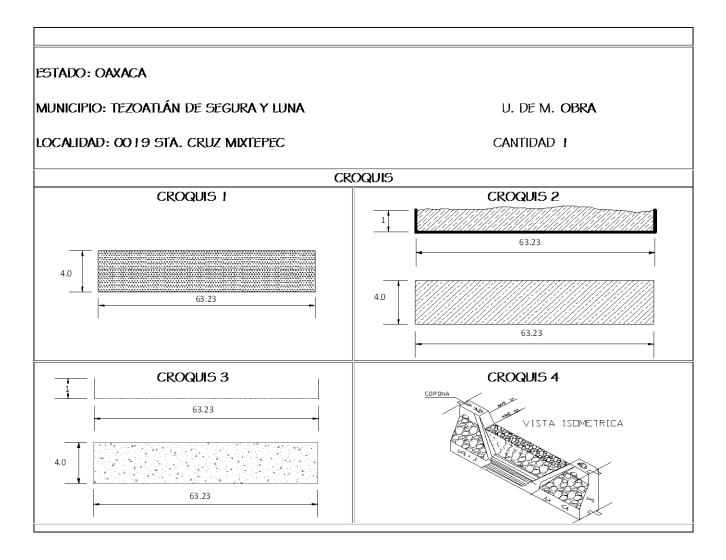
LOCALIDAD: 0019 STA. CRUZ MIXTEPEC

CANTIDAD I

			GENERAD	ORES				
CLAVE	CONCEPTO	UNIDAD	LARGO	ANCHO	ALTO	PZA6.	TOTAL	OBSERVACIONES Y/O CROQUES
	PRELIMINARES							
1.00	LIMPEZA Y DESENRAICE A MANO DE TERRENO CON MALEZA DE DENSIDAD MEDIA DE 1:00 M DE ALTURA, INCLUYENDO RETIRO DEL MATERIAL HASTA 20 M DE DISTANCIA.		63.23	4.00		1.00	252.92	VER CROQUIS I
2.00	TRAZO Y NIVELACION TOPOGRAFICA DEL TERENO PARA ESTRUCTURAS, ESTABLECIENDO EJES DE REFERÊNCIA EN TERRENCIS CON MATORRAL ESPINOSO Y CRASICAULE CON COBERTURA DE HASTA 10%		63.23	4.00		1.00	252.92	VER CROQUIS I
	OBRA CIVIL							
3.00	EXCAVACION A C'ELO ABIERTO FOR MEDIOS MANUALES DE 0-2.00 M DE PROFUDIDAD, MATERIAL TIPO II, NOLUYE EQUIFO Y HERRAMIENTA.	МЗ	63.23	4.00	1.00		252.92	VER CROQUIS 2
4.00	PLANTILIA DE CONCRETO HECHO EN OBRA RESISTENCIA NORMAL AGREGADO MAXIMO 3/4°FC=100 KG/CM2 DE 7 CM9 DE ESITESOR	M2	63.23	4.00			252.92	VER CROQUIS 3
CLAVE	CONCEPTO	UNIDAD	VOLUMEN DEL MURO		VOLUMEN DE LOS ALEROS	VOLUMEN DEL LAVADERO	TOTAL	
5.00	MURO DE ROCA CON CONCRETO CICLÓPEO CON PIEDRA DE LA REGIÓN EN SUPERESTRUCTURA, CONCRETO RESISTENCIA P.G. 200 kg/cm.2, TAMAÑO DE LA PIEDRA O-2 M, INCLUYE MANO DE OBRA Y HERRAMIENTA		385.63		18.00	0.00	403.63	VER CROQUIS 4
CLAVE	CONCEPTO	UNIDAD	LARGO	ANCHO	%	PZAG.	TOTAL	OBSERVACIONES Y/O OROQUIS
6.00	RELIENO DE ZANJA	мз	63.23	4.00	0.40		101.17	



17. CROQUIS.





18. PROGRAMA DE EJECUCIÓN DE OBRA.

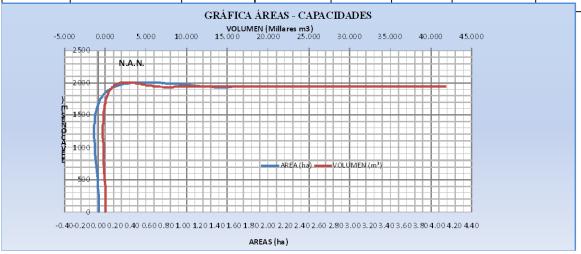
	CONCEPTO	PRIMER MES			SEGUNDO MES			TERCER MES					
		SEMANA I	SEMANA 2	SEMANA 3	SEMANA 4	SEMANA I	SEMANA 2	SEMANA 3	SEMANA 4	SEMANA I	SEMANA 2	SEMANA 3	SEMANA 4
1	LIMPIEZA Y DESENRAICE A MANO DE TERRENO CON MALEZA DE DENSIDAD MEDIA DE 1:00 M DE ALTURA, INCLUYENDO RETIRO DEL MATERIAL HASTA 20 M DE DISTANCIA.	111111											
2	TRAZO Y NIVELACION TOPOGRAFICA DEL TERRENO PARA ESTRUCTURAS, ESTABLECIENDO EJES DE REFERENCIA EN TERRENOS CON MATORRAL ESPINOSO Y CRASICAULE CON COBERTURA DE HASTA 10%		1111										
3	EXCAVACION A CIELO ABIERTO POR MEDIOS MANUALES DE 0-2.00 M DE PROPUDIDAD, MATERIAL TIPO II, INCLUYE EQUIPO Y HERRAMIENTA.		11	111111									
4	PLANTILLA DE CONCRETO HECHO EN OBRA RESISTENCIA NORMAL AGREGADO MAXIMO 3/4° PC=100 KG/CM2 DE 10 CMS DE ESPESOR				111111	1111							
5	ELABORACIÓN DE CONCRETO CICLÓPEO CON PIEDRA DE LA REGIÓN EN SUPERESTRUCTURA, PC= 200 Kg/CM2, TAMAÑO DE LA PIEDRA 0-2 M, INCLUYE MANO DE OBRA Y HERRAMIENTA					11	111111	111111	111111	111111	111111	1111	
6	MOVIMIENTO DE MATERIAL Y LIMPIEZA.											11	111111



19. ESTUDIO HIDRAÚLICO.

19.1 GRAFICA ÁREAS-CAPACIDADES.

Elevación m	Area m²	Area 1 + Área 2 m2	Area 1 + Área 2 ha	Intervalo vertical (h) m	0.5 h m	Volumen parcial m³	Volumen acumulado m³
0	000.0	0.000	0.00	0.0	00.0	0.000	000.0
1843	4,646.000	768.000	0.08	1.0	0.50	384.000	384.000
1934	10,398.000	15,044.000	1.50	1.0	0.50	7,522.000	7,906.000
1945	17,112.000	27,510.000	2.75	1.0	0.50	13,755.000	21,661.000
1946	23,069.000	40,181.000	4.02	1.0	0.50	20,090.500	41,751.500
							41,751.500
	The state of the s						



HECTÁREAS QUE SE BENEFICIAN: 21

VOLÚMEN DE AGUA A ALMACENAR: 41751 M3



19.2 CÁLCULO DEL VOLÚMEN APROVECHABLE DE ALMACENAMIENTO.

CÁLCULO DEL VOLUMEN APROVECHABLE DE ALMA CENAMIENTO Introducir valores

Área de la cuenca Ac (ha)	Coeficiente de escurrimiento (0.1 a 0.25) Ce (adim)	Precipitación media anual Pm (mm)	Volumen escurrido medio anual Vema (m3)	Variación del regimen de la Iluvia Vari (%)	Porcentaje de aprovechamiento Kapr	Eficiencia del vaso Ev	Volumen aprovechable de almacenamiento Vapr (m³)	Capacidad útil calculada Cuc (m³)
21.00	0.116	655.09	15,957.99	55.35	0.646	0.766	10,303.13	13,450.45

Proponer valores para la capacidad total de almacenamiento CTA, cumpliendo con las condiciones: Cu<Cuc y Cta<Vapr y se y debe satisfacer la restricción topografica al calcular el vertedor

Vida útil de la presa	Capacidad de azolves	Volumen para otros usos	Capacidad muerta	Capacidad útil	Capacidad total de almacenamiento
Na (años)	Caz (m³)	Votros (m³)	CM (m ³)	CU (m³)	CTA (m ³)
50	1,196.85	0	1,196.85	40,554.65	41,751.50

Maneje valores para Votros, para Redondear la CM y poder leer la gráfica

La capacidad Muerta (CM) determinada 1,196.85 La capacidad Total de Almacenamiento (CTA) determinada

Obtención de niveles en el almacenamiento (gráfica areas capacidades)

N. A. min Definido por la capacidad muerta (CM)

 Capacidad (miles m3)
 ⊟evación (m)

 1,196.85
 1.00
 41,751.50 3.00

N.A.N. Definido por la capacidad total de almacenamiento (C_{TA})

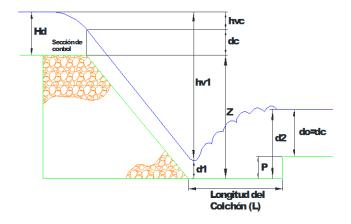
Con la formula de Franc	Q=CLH*(3/2)		
Cimacio	2.18		
Lavadero	1.45		
		Lavadero	
	C=	1.450	adimensional
	H=	0.530	m
	Qmax=	1.393	m3/s

Recomendación de ARTEAGA Para obtener la longitud del vertedor							
Longitud de la corona	63.23	45.230					



	VALOR	UNIDAD
Altura efectiva de la presa (h)	5.00	m
Escurrimiento Máximo (Q)	1.3930	m³/s
Diferencia entre la cresta vertedora y la	4	m
superficie del colchón (z)	4	'''
Longitud de la cresta vertedora (Bv)	45.23	m
Altura total de la caida (z)	4.00	m
Conjugado menor (d1) PROPUESTO	0.100000	m
Gravedad	9.81	m/s

SAN JUAN DIQUIYU





$$q = \frac{Q}{B v} \boxed{0.0308 \text{ m}^3/\text{s}}$$

Velocida el pie del Cimacio

$$v_C = \sqrt{2gZ}$$
 8.8589 m/s

El tirante del conjugado menor

$$d \ 1 = \frac{q}{v_{C,i}}$$
 0.003477 m

El numero de Froude es

$$Fr = \frac{v_{Ci}}{\sqrt{g * d1}}$$

El tirante del conjugado mayor

La longitud del tanque amortiguador



Para obligar que el tirante d1 se presente en el punto de cambio de pendiente (inicio del colchón), la profundidad es:

$$p=1.15*d2-d_0$$
 0.0550 m

YO = tirante normal de escurrimiento en el canal de descarga (tirante del río). Si no se cuenta con (YO) se usa el Y tirante σítico (Yc) del río, para el cual se calcula de la siguiente forma:

$$d_C = \sqrt[3]{\frac{q^2}{l^2 * g}}$$
 0.2142 m





HIDRAULICO	REGIONES HIDROLÓGICAS	VALORES	DE "C"	CORDIFACTOR POLICIPALIS	ESTADOS
GUADALUPE	REGIONES HIDROLOGICAS	CREAGER	LOWRY	CORRIENTES PRINCIPALES	COMPRENDIDOS
	NORTE				
1	Baja California Norte	30	665	Tijuana, Gpe., Sto. Domingo. Ríos E.U.A. Sta. Ana, Los Angdes, San Gabriel, Little Tujunga, Cañon-Saw Pit, Colorado, Gila, Otay, Sweet Water, San Diego.	Baja California N. California (USA). Arizona (USA)
2	Baja California Sur	72	1614	Tinaja, San Ignacio, San José de Gracia, San Gregorio, Purísima, Comondú, Sto. Domingo, Soledad, Colorado, Carrizal, Mulejé, Sta. Agueda, Sna José del Caso.	Baja California S.
3	Cuanca del Río Colorado	14	580	Colorado, Gila.	Arizona (USA)
4	NOROESTE				
4-A	Zona Norte	35	1223	Sonoita, Concepción, Sonora, Guaymas, Malape, Yaqui, Cocoraqui, Mayo.	Son ora y Chihuahua.
4-B	Zona Sur	64	1969	Fuerte, Sinaloa, Mocorito, Chico Ruíz, Culiacán, San Lorenzo, Elota, Salado, Piaxda, Quelite, Presidio, Baluarte, Las Cañas, Acaponeta, Bejuco, San Pedro.	Sinaloa, Chihuahua, Nayarit y Durango.
5	CUENCA DEL RÍO LERMA				
5- A	Zona Río Santiago	19	720	<u>Río Santiago y sus Afluentes:</u> Verde, Juchipilo, Bolaños, Huaynomota.	Jalisco, Nayarit, Zacatecas, Aguas Calientes, Michoacán y Guanajuato.
5-B	Zona Río Lerma Chapala	16	400	RíoLerma Y sus Afluentes: Otzo lo tepec, Tepetitlán, Tarandacuao, Tigres, La Laja, Guanajuato, Silao, Turbio, Duero. <u>Lagod e Chapala y sus</u> <u>Afluentes</u> : Sahuayo, La Pasión, Zula.	México, Michoacán, Guanajuato, Jalisco y Querétaro.
6	PACÍFICO CENTRO	10	3512	San Blas, Huicila, Am eca, Tomatlán, San Nicolás Ouixmala, Purificación, Cihuatlán, Armería, Coahuayana, Istala, Nexpa, Chuta, Carrizal.	Nayarit, Jalisco, Colima y Michoacán.
Z	CUENCA DEL RÍO BALSAS				
7- A	Zona Bajo Balsas	32	1143	Río Balsas y sus Afluentes: Ajuchitlán, Alahuixtlán, Cutzamala, Tacámbaro, Tepalc atepec.	Michoacán, México, Guerrero y Jalisco.
7-В	Zona Alto Balsas	18	393	Río Balsas y sus Afluentes: Atoyac, Mixteco, Tlapanaco, Amacuzac, Tepecoacuico, Cocula.	Puebla, Tlaxcala, Guerrero, Morelos, México y Oaxaca.
8	PACÍFICO SU R	62	1679	Osmitlán, Istapa, San Jeronimito, Petallán, Coyuquila, San Luis, Teoapan, San Jerónimo, Coyuca, Sabana, Atopac, Papagayo, Ojipa, Sta. Catarina, Verde, Tehuanlepec, Delos Perros, Chicapa, Sto. Domingo, Niltepec, Osiula, Coapan, Hixila, Cahuacán y Suchiate.	Guerrero, Oaxaca y Chiapas.



19.3 CÁLCULO DE LA AVENIDA MÁXIMA PARA LA PRESA.

CÁLCULO DE LA AVENIDA MAXIMA PARA LA PRESA

POR LA FORMULA DE Ac= PERIODO DE RETORM			0.21 5.00	KM2 AÑOS	21.00	НА	
QTr = (4+16 Log	Tr) A ^{0.5}			9.12	M3/SEG		
QTr = Gasto para Tr = Periodo de re Ac = Area de la cu Ac = Area de la cu	torno ienca en km		³ / seg				
POR LA FORMULA DE	GETE						
QTr = 57	.787 C	$\mathbf{C} \mathbf{A}^{0.52}$		5.52	M3/SEG		
QTr = Gasto para C = Coeficiente qu Ac = Area de la cua	ue depende		_				
С	1	PARA Tr	500	AÑOS			
С	0.464	PARA Tr	50	AÑOS			
C C	0.585 0.215	PARA Tr PARA Tr	100 5	AÑOS AÑOS			
C	0.215	PARA II	3	ANOS			
POR LA FORMULA DE	RYVES						
$Q = 10.106 A^{0.67}$ $Q = 27 A^{0.50}$				3.55	M3/SEG		
PROMEDIO POR LAS	FORMULAS EN	I PIRI CAS					
Q =	6.07 M	³ /S					
Q _{real} =	3.03 M	³/S	50%	de Q			
DISEÑO DEL VERTED	OR:						
C DEL V	/ERTEDOR=	1.45 M ^{1/2}	/ S	PARA EL VERTEI PARA EL VERTEI			
SITIENE RESTRICCIO	SI TIENE RESTRICCION TOPOGRAFICA (NO HAY VASO SUFICIENTE), PRO PONGA LA CARGA Y DETERMINE LA LONGITUD.						
	OPONGA H=	0.50	m				
LA LONGITUD DE LA C	CRESTARESUI	TANTE L, ES:		5.92	М		
LONGITUD DEL VERT	EDOR SELECC	IONADO (L):		45.23	М		

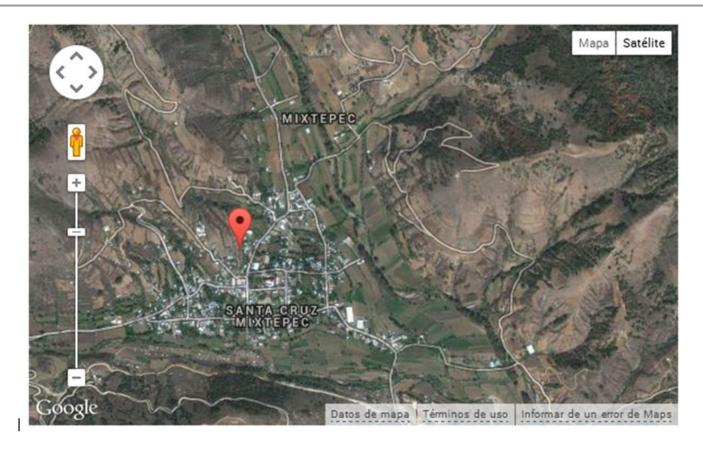


20. ESTUDIO HIDROLÓGICO.

20. I DATOS DE PRECIPITACIÓN MEDIA ANUAL.

DATOS DE PRECIPITACIÓN MEDIA ANUAL Y MÁXIMA EN 24									
Estación:			PAN DE LEON OAX.						
Año de inicio:	1982	Año final:	2002						
No.	AÑO	PP_máx 24 (mm)	PP_Media anual (mm)						
1	1982	36.6	448.60						
2	1983	47.5	701.70						
3	1984	43.5	725.40						
4	1985	41.8	836.20						
5	1986	15.3	31.40						
6	1987	72.1	842.20						
7	1988	49.9	647.00						
8	1989	29.7	560.80						
9	1990	40.5	876.00						
10	1991	67.6	781.70						
11	1992	41.1	819.60						
12	1993	42.3	640.20						
13	1994	0.0	0.00						
14	1995	76.1	872.00						
15	1996	33.8	500.00						
16	1997	32.7	544.80						
17	1998	40.2	830.40						
18	1999	55.1	838.40						
19	2000	41.7	556.80						
20	2001	53.1	1007.30						
21	2002	48.2	696.40						





MAPA DE LOCALIZACIÓN DE LA OBRA



20.2 COEFICIENTE DE ESCURRIMIENTO.

COEFICIENTE DE ESCURRIMIENTO (Ce) CALCULADO POR LA NORMA-011-CNA-2000 USOS DE SUELO TIPO DE SUELO SUPERFICIE (ha) K Barbecho, áreas incultas y desnudas B ▼ 0.280 Cultivos: Legumbres o rotación de pradera B ▼ 3.00 0.270 Pastizal (% del suelo cubierto o pastoreo) Mas del 75% - Poco - B ▼ 5.00 0.240 Menos del 50% - Excesivo - A ▼ 0.240 Cubierto más del 75% C ▼ 0.240 Cubierto del 50 al 75% A ▼ 0.240	K ponderado		
Barbecho, áreas incultas y desnudas	K ponderado		
Barbecho, áreas incultas y desnudas			
Cultivos: Legumbres o rotación de pradera B ▼ 3.00 0.270 Granos pequeños B ▼ 0.270 Pastizal (% del suelo cubierto o pastoreo) Mas del 75% - Poco - B ▼ 5.00 0.200 Del 50 al 75% - Regular - B ▼ 5.00 0.240 Menos del 50% - Excesivo - A ▼ 0.240 Cubierto más del 75% C ▼ 0.240			
Carnos pequeños B ▼	0.000		
Pastizal (% del suelo cubierto o pastoreo) Mas del 75% - Poco - B ▼ 5.00 0.200 Del 50 al 75% - Regular - Menos del 50% - Excesivo - B ▼ 5.00 0.240 Cubierto más del 75% C ▼ 0.240	0.039		
Del 50 al 75% - Regular - B ▼ 5.00 0.240	0.000		
cubierto o pastoreo) Del 50 al 75% - Regular - B ▼ 5.00 0.240 Menos del 50% - Excesivo - A ▼ 0.240 Cubierto más del 75% C ▼ 0.240	0.048		
Menos del 50% - Excesivo - A ▼ 0.240	0.057		
	0.000		
Cubiarto del 50 al 7506	0.000		
Page 120	0.000		
Bosque: Cubierto del 25 al 50% B ▼ 5.00 0.260	0.062		
Cubierto menos del 25% B ▼ 3.00 0.280	0.040		
Zonas Urbanas B O.290	0.000		
Caminos C ▼ 0.330	0.000		
Pradera Permanente № ▼ 0.000	0.000		
Total 21.00 ha	0.245		
Coeficiente de escurrimiento anual (Ce) = 0.110			
A= SUELOS PERMEABLES, B= SUELOS MEDIANAMENTE PERMEABLES, C= SUELOS CASI IMPERMEABLES Y NP= NO SE PRESENTA ESTE TIPO DE SUELO EN LA CUENCA.			



20.3 VOLUMEN DE ESCURRIMIENTO MEDIO ANUAL.

RESULTADOS: VOLUMEN DE ESCUR	RIMIENTO MEDIA ANUAL
Precipitación media anual (mm)	630.000
Coeficiente de escurrimiento (adim)	0.110
Área de la cuenca (ha)	21.000
Volumen escurrido medio anual (m³)	14,564.550

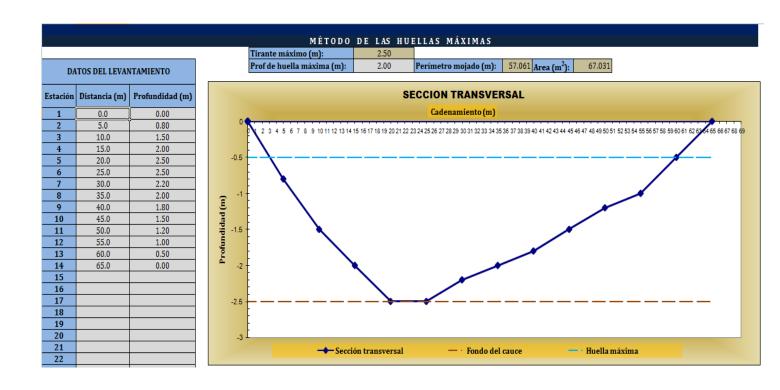


20.4 MÉTODO RACIONAL.

MÉTODO RACIONAL DATOS DE ENTRADA Área de la cuenca (Ac) 21.00 ha Coeficiente de escurrimiento (Ce) 0.110 Longitud del cauce principal (Lc) 1000.00 m Desnivel del cauce principal (Hc) 100.00 m Pendiente del cauce principal (Hc/Lc) 0.10 RESULTADOS Tiempo de concentración (t_c) 9.66 min Intensidad de lluvia (i) 120.55 mm/hr Gasto máximo probable (Qp) $0.77 \, \text{m}3/\text{s}$



20.5 MÉTODO DE LAS HUELLAS MÁXIMAS.



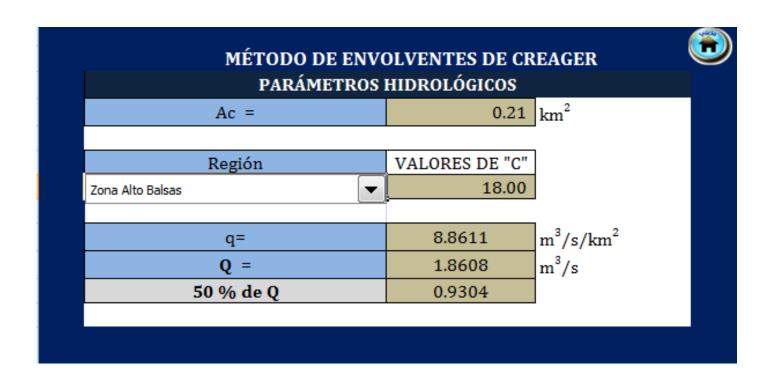


20.6 PENDIENTE, COEFICIENTE DE RUGOSIDAD Y GASTO MÁXIMO.

	PENDIENTE, COEFICIENTE DE RUGOSIDAD Y GASTO MÁXIMO								
	VA	RIABLES							
Área hidr	áulica promedio	A	m ²						
Perímetro	mojado promedio	P	m						
Radio hid	ráulico promedio	r	m						
Coeficient	te del material	n	Adim						
Pendiente	e natural promedio	S	%						
		1							
S	0.0276								
Material	Concreto	▼							
n	0.020								
SECCIÓN	A (m ²)	P (m)	r = A/P (m)	V (m/s)	Q (m ³ /s)				
Máxima	103.000	57.061	1.805	12.315	1268.406				
			•	Gasto	1268.406				

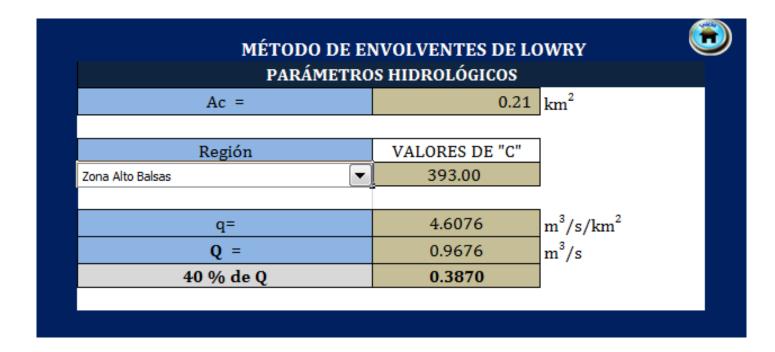


20.7 MÉTODO DE ENVOLVENTES DE CREAGER.





20.8 MÉTODO DE ENVOLVENTES DE LOWRY





20.9 RESUMEN DE RESULTADOS DE GASTOS MÁXIMOS.

RESUMEN DE RESULTADOS DE GASTOS MÁXIMOS MÉTODO MÉTODO RACIONAL MÉTODO RACIONAL MODIFICADO MÉTODO DE HUELLAS MÁXIMAS MÉTODO ENVOLVENTE DE CREAGER MÉTODO ENVOLVENTE DE LOWRY 0.387



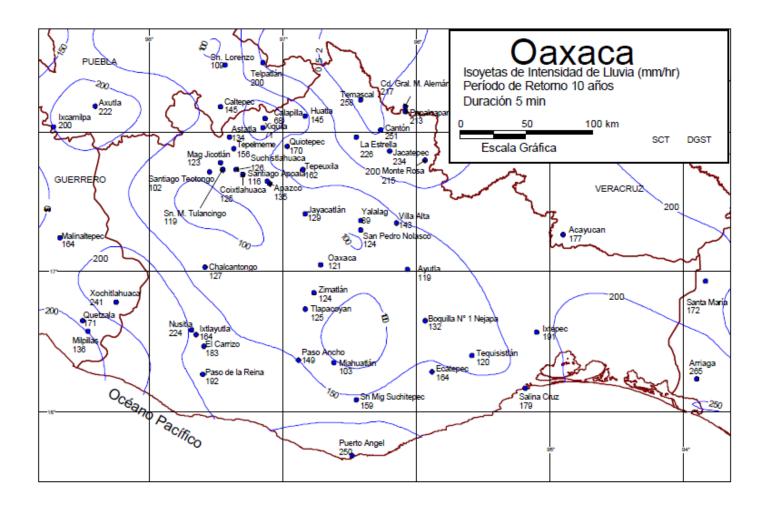


21. ESTADISTICA HISTÓRICA DE PRECIPITACIÓN.

	Para las siguientes estaciones:											
	Edo. Clave Nombre Longitud Latitud Alt. Oax. 020275 HUAJUAPAN DE LEON (DGE) -97.767 17.800 1597											
Oax.						,	-97.76		300 159	97		
Precip	oitaci	on acı	umulada	э.								
- 1	20275	1 - 4 -	17.80	1	02 2	,						
Crave	Ene	Feb	Mar	Abr	May	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic
1982	0.0	3.7	25.7	22.3	117.6	34.7	13.5	33.6	92.3	125.3	0.6	0.0
1983	6.2	58.4	32.3	0.0		165.8	90.9	90.5	153.0	82.0	20.5	0.4
1984	24.9	5.3	23.1	1.9	73.9		139.4	113.5	153.4	10.1	2.2	0.0
1985	0.2	5.3	17.0	45.2	79.5	164.3	183.4	103.6	175.8	45.2	8.8	7.9
1986	NO D	NO D	NO D	NO D	NO D	NO D	NO D	NO D	NO D	6.1	16.7	8.6
1987	0.0	2.2	18.9	23.5	118.8	212.0	228.8	54.9	183.1	0.0	0.0	0.0
1988	6.9	0.0	7.3	4.8	36.9	192.9	153.5	127.5	114.4	2.8	0.0	0.0
1989	0.0	0.0	7.7	12.1	77.9	150.9	29.0	181.9	51.3	46.8	3.2	NO_D
1990	0.0	15.4	9.3	20.8	119.4	52.4	278.0	56.3	200.8	76.9	34.0	12.7
1991	0.0	0.0	0.0	11.8	70.1		97.2	23.3	124.8	217.1	15.6	10.6
1992	70.7	13.2	0.0	27.8		148.3	123.4	103.5	73.0	36.1	63.1	0.0
1993	9.4	4.8	4.1	1.9		194.6	48.1	157.3	135.8	28.8	26.5	0.0
1995	4.0	4.1	18.6			116.3	96.8	270.9	61.3	90.8	10.7	80.5
1996	0.0	0.0	6.5	15.2		129.6	31.9	74.2	116.8	81.8	0.0	1.0
1997	0.0	0.0	19.2	21.4		114.8	95.1	60.3	132.2	24.5	6.0	29.3
1998	0.0	0.0	0.0	9.3	4.1	88.0		155.7	410.7	97.7	0.0	0.0
1999	0.0	6.8	21.6	13.2	106.7	64.3	134.0	319.8	85.5	83.4	3.1	0.0
2000	0.0	0.0	10.5 14.6	14.4 74.4	61.4 96.9		25.2 191.5	91.2 159.8	117.5 193.5	28.0 40.6	24.4 1.3	0.0 23.5
2001	0.0	10.7	14.6 N N	74.4 29.1			174 2		202.0	40.6 NO D	NO D	23.5 NO D
2002	0.0	10.9	0.0	29.1	60.7	186.2	1/4.2			NO_D		
											_	_
	istica											
			ımulada									
1.1.0011	J1 00C10	JII 0.C.	maroac									
Clave	20275	lat=	17.80	long=	-97.73	7						
1	Ene	Feb	Mar	Abr	Mav	Jun	Jul	Ago	Sep	Oct	Nov	Dic
Dias	768	704	771	736	757	739	764	755	729	766	744	732
Años	25	25	25	25	25	25	25	25	25	25	25	24
Prom	6.3	6.7	10.1	18.3	78.1	139.7	120.8	112.6	146.0	58.0	12.8	8.7
Desv	15.4	12.0	9.6	17.8	42.3	66.8	73.5	70.3	70.6	53.1	15.5	17.3
1												



22. ISOYETAS DE PRECIPITACIÓN.







23. PRECIOS UNITARIOS.

			ANALISIS DE PRECIO	OS UNITARIOS		
1.0		ENRAICE A MANO DE TERRENO CO		D MEDIA DE 1:00 M DE AI DISTANCIA.	LTURA, INCLUYENDO RETIRO DE	L MATERIAL HASTA 20
POR METE	O CUADRADO					
Mano de o	bra					
		Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real	Total
Oficial Albañ I		Oficial Albañil	jornal	100.00	\$416.67	\$4.17
Peán		Peón	jornal	100.00	\$25 0.00	\$2.50
Total Man	o de Obra					\$6.67
Herramien	ta	Descripción	Unidad	Rendimiento	P. U.	Total
pala	Ī	pala	m2	150.00	\$20 0.00	\$1.33
machete		machete	m2	150.00	\$12,000	\$0.80
carretilla		carrelila	m2	150.00	\$75 0.00	\$5.00
asadón		asad ón	m2	150.00	\$20 0.00	\$1.33
Total Herra	amienta					\$8.47
1- retinesses exolor	59	Descripción làstimento assoluca Catengilla 24th capanidant des 20th A 50th	Unided journal	Rendimiento	P. U.	Total \$0.00
Total Equi		960 3090 /N 3900.	ponisil	0	1.00	\$0.00
				costo directo ****** Indirectos) Subtotal. Financiamiento ((1 Subtotal. ********* utilidad Subtotal. ******** Imprevistos cargos adicionales (5 al millar de la 0.00% secodan)	0.00%)	\$15.13 \$5.30 \$20.43 \$0.00 \$20.43 \$3.78 \$24.21 \$0.76
	1 111171	EZADEL TERRENO POR METRO CUADRAD	D Prec	io Unitario	1.00	\$25.05
	LIMIT	ENDE IEMENO FOR MEINOCORDION	1166	o willing	1.00	425.03



			ANALISIS DE PRECIO	OS UNITARIOS		
	TRAZO Y NIVELAC	ION TOPOGRAFICA DEL TERREN			RENCIA EN TERRENOS CON	MATORRAL ESPINOSO
2.0			Y CRASICAULE CON (COBERTURA DE HASTA 10%		
	RO CUADRADO					
Materiale	5					
		Descripción	Unidad	Cantidad	P. U.	Tota
Barrote de pino	de 3"	Barrote de pino de 3"	PT.	0.1	\$15.00	\$1.50
Total mat	eriales					\$1.50
Mano de	Obra					
		Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real	Tota
Topógrafo		Top ógrafo	jornal	450.00	\$50 0.00	\$1.11
Ayudante		Ayudante O bra Civil	jornal	450.00	\$25 0.00	\$0.56
Total Mar	o de Obra					\$1.67
Негтатіе	nta					
		Descripción	Unidad	Rendimiento	P. U.	Tota
martillo		Herramienta	(%) mo.	10 00	\$15 0.00	\$0.15
Total her	ramienta					1 \$0.15
	•	•		•		
Equipo						
		Descripción	Unidad	Rendimiento	P. U.	Tota
1- tráns to k-E		1-tránsito k-E	hora	750	\$ 12,000.00	\$16.00
Total de E	Equipo.	•		•		\$16.00
				costo directo		\$19.32
				35% Indirectos)		\$6.76
				Subtotal.		\$26.08
				Financiamiento (0.00	%)	\$0.00
				1 Subtotal.		1.00 \$26.08
				25% utilidad		\$4.83
				Subtotal		\$30.91
				5% Imprevistos		\$0.97
				cargos		4 0.91
				adicionales (5		
				al millarde la		
				0.006 secodan)		\$0.10
				Precio Unitario	1.0	•
		TRAZOY NIVELACIÓN POR ME	IKO CUADRADO	riedo Unitario	1.0	₩ \$31.97





			ANÁLISIS DE PRE	CIOS UNITARIOS			
3.0	EXCAVACIO	ON A CIELO ABIERTO POR M	EDIOS MANUALES DE 0-2	.00 M DE PROFUDIDAD, MATERIAL	. TIPO II, INCLUYE EQUIP	O Y HERRAMII	ENTA.
INCLUYE : MANO POR METRO CÚ	O DE OBRA,	HERRAMIENTA Y EQUI			·		
Mano de Obra							
		Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real		Tota
Oficial Albañ I		Oficial Albañil	jornal	5.00	\$416.67		\$83.33
Peán	_	Peón	jornal	5.00	\$25 0.00		\$31.20
Total man o de o	bra						\$114.53
Herramienta							
		Descripción	Unidad	Rendimiento	P.U.		Total
Pala		Pala	jornal	50.00	\$20 0.00		\$4.00
Pico		Pico	jornal	50.00	\$25 0.00		\$5.00
Total herramien	ta						\$9.00
Equipo		Descripción	Unidad	Contidad	P.U.		Total
Total equipo							\$0.00
				costo directo			\$123.5 3 \$ 43.24
				Subtotal.			\$166.77
				Financiamiento (0.00)%)		\$0.00
				1 Subtotal.		1.00	\$166.77
				25% utilidad			\$30.88
				Subtotal.			\$197.65
				5% Imprevistos cargos			\$ 6.18
				adicionales (5 al millar de la			
				0.006 secodan)			\$0.62
EXCAMACID	NA CE LO ARENTO POR M	EDIO S MARKIR LES DE 1-2.91 M DEPROPUCIDAD, MATE	RALTPOR HELWE EQUIPOY NEERAM ENTA.	Precio Unitario		1.00	\$204.45





Origin Puda				ANÁLISIS DE PRECIO	OS UNITARIOS			
MANO DE OBRA, EQUIPO ACARREOS DENTRO DE LA OBRA. POR METRO CUADRADO	4.0	PLANTIL	LA DE CONCRETO HECHO EN O	BRA RESISTENCIA NORMA	AL AGREGADO MAXIMO 3/4" F'O	C=100 KG/CM2 DE 7	CMS DE ESPES	30R
Descripcion	INCLUYE : E	LABORACIÓN	DE CONCRETO, VACIADO,	TENDIDO, NIVELADO	HERRAMIENTA,			
Descripción Unidad Remafinistro Solutio real To	MANO DE C	BRA, EQUIPO	ACARREOS DENTRO DE LA	OBRA.				
Descripción Unidad Resolimiento Solutio real To	POR METR	O CUADRADO						
Origin Public P	Mano de Ot	ora						
Pedis			Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real		Total
Total mano de obra	Oficial Albañ I		Oficial Albañil	jornal	25.00	\$416.67		\$ 16.67
Descripción Unided Readministro P.U. To			Peón	jornal	25.00	\$25 0.00		\$10.00
Descripción Unided Readimiento P.U. To	Total man o	de obra						\$26.67
Descripción Unided Readimiento P.U. To								
Revolvedora Revolvedora jurnal 25.00 \$70.00 \$28.00 \$	Equipo							
Materiales Descripción Unidad Camitada P.U. To Arena de río m3 0.065 \$20115 \$13.0			Descripción	Unidad	Rendimiento	P.U.		Total
Materiales	Revolvedora		Revolvedora	jornal	25.00	\$70 0.00		\$28.00
Concrete P c=10K/g Arm 2 Descripción Unided Constitued P.U. To Arena de río Arena de río M3 0.065 \$20 115 \$13.0	Total equip	0						\$28.00
Concrete P c=10K/g Arm 2 Descripción Unided Constitued P.U. To Arena de río Arena de río M3 0.065 \$20 115 \$13.0						·		
Arena de río Arena de río m3 0 0.055 \$20.155 \$13.3 Crava de río 4" Grava de río 4" m3 0 0.055 \$25.62 \$14.4 Cerrento gás Cerrento gás Ton 0 0.039 \$2,413.79 \$94. Cimbra Cimbra m2 0.40 \$36.21 \$34.4 Agua p /rotificación m3 0.0325 \$36.21 \$32.5 To tal materiales Costo directo \$213. Costo directo \$213. Costo directo \$213. Subtotal. \$256. Financiamiento (0.00%) \$0.00 \$25.6 15% utilidad \$32.0 Subtotal. \$256. Financiamiento (0.00%) \$30.0 Subtotal. \$256. Subtotal. \$280.0	Materiales							
Grava de rio 4" Grava de rio 4" m3 0.055 \$25862 \$14.1 Cemento gris Cemento gris Ton 0.039 \$2,41379 \$94. Cemento gris Cemento gris Ton 0.039 \$2,41379 \$94. Cemento gris Cemento gris male male no de ma	Concreto Fc=100K	g/cm2	Descripción	Unidad	Cantidad	P.U.		Total
Cemento gis	Arena de río		Arena de río	m3	0.065	\$20 1.15		\$13.07
Cimbra May M	Grava de río 4"		Grava de río 4"	m3	0.055	\$258.62		\$14.22
Agua p/edificación Agua p/edificación m3 0.0325 \$386.21 \$\$2. To tal materiales \$\$2.50. Costo directo \$2.13. Subtotal. \$1.00 \$2.56. Subtotal. \$1.00 \$2.56. Subtotal. \$2.83. Subtotal. \$2.83	Cemento gris		Cemento gris	Tan	0.039	\$2,413.79		\$94.14
Total materiales \$158. costo directo \$213.	Cimbra		Cimbra	m2	0.40	\$86.21		\$34.48
costo directo \$213. Mairectos \$42. Subtotal. \$256. Financiamiento (0.00%) \$0. Subtotal. 1.00 \$256. Willidad \$32. Subtotal. \$288. Willidad \$33. Subtotal. \$288. Willidad \$33. Subtotal. \$288. Willidad \$33. Subtotal. \$33.	Agua p/edificación		Agua p <i>l</i> edificación	m3	0.0325	\$86.21		\$2.80
### Subtotal \$42565 \$42565 \$42565 \$42565 \$100 \$100 \$2565 \$100	Total mater	iales						\$158.72
### Subtotal \$42565 \$42565 \$42565 \$42565 \$100 \$100 \$2565 \$100		,			•			
Subtotal. \$256. Financiamiento (0.00%) \$0.00% Subtotal. 1.00 \$256. We willidad \$32.00% Subtotal. \$288. We willidad \$32.00% Subtotal. \$260.00% Subtotal.					costo directo			\$213.39
Financiamiento (0.00%) \$0.00% \$0.					20% Indirectos)			\$42.68
Financiamiento (0.00%) \$0.000 \$0.					Subtotal.			\$256.07
1 Subtotal. 1.00 \$256. 16% utilidad \$32. Subtotal. \$288. 6% Imprevistos cargos adicionales (5 at millar de la 0.006 secodan) \$1.00					Financiamiento (0.00	%)		\$0.00
16% utilidad \$32.1 Subtotal. \$288.3 Imprevistos cargos adicionales (5 al millar de la \$10.1 \$288.3 \$10.1					•		1.00	\$256.07
Subtotal. \$2883 Imprevistos cargos adicionales (5 al millar de la OCOS secodan) \$1.00					15% utilidad			\$32.01
### Imprevistos cargos adicionales (5 al millar de la \$100 \$100 \$100 \$100 \$100 \$100 \$100 \$1					Subtotal			\$288.08
cargos adicionales (5 al millar de la 0.00% secodan) \$1.								\$10.67
al millarde là ©.00% secodan) \$1.								\$10.01
al millarde là ©.00% secodan) \$1.					-			
					0,006 secodan)			\$1.07
	THE LANE COMED!	TO HECHO EN CROA	DESISTENCIA NORMAL AGREGADO MAY	NO 38C FC=100 KG/CN2 DE 7 C			1.00	\$299.81



			ANÁLISIS DE PRECI	OS UNITARIOS			
5.0	MURO DE ROCA Y LA	A/ADERO CON CONCRETO CICLÓPEO CON PIE	DRA DE LA REGIÓN EN SUPERESTRI		IAFC 200 kg/cm2, TAMAÑO DE LA PI	EDRA 0-2 M, INCLU	YE MANO DE OBRA Y
	· MANO DE OBI	RA Y HERRAMIENTA	111	LINCAMIENTA			
	RO CUBICO						
Mano de C							
		Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real		Total
Oficial Albañ I		Oficial Albañil	jornal	3.00	\$416.67		\$138.89
Peán		Peón	jornal	3.00	\$250.00		\$83.33
Total man	o de obra						\$222.22
Herramien		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		-	<u> </u>		
		Descripción	Unidad	Rendimiento	P.U.		Total
Pala		Pala	jornal	50	\$20 0.00		\$4.00
Camelilla		Cametila	jornal	50	\$750.00		\$15.00
Total hera	amienta						\$19.00
Materiales		-					-
Concreto Fc=20	OKg./cm2	Descripción	Unidad	Cantidad	P.U.		Total
Arena de río	Ĭ	Arena de río	m3	0.2145	\$20 1.15		\$43.15
Grava		Grava	m3	0.1815	\$258.62		\$46.94
Cemento gris		Cemento gris	Tan	0.1755	\$2,413.79		\$423.62
Piedra de la regio	ón	Piedra de la región	Tan	1.5	\$34483		\$ 517.24
Agua p/edificació	án	Agua p/edificación	m3	0.325	\$86.21		\$28.02
Total mate	eriales						\$1,058.97
Equipo		,	<u> </u>		<u> </u>		
		Descripción	Unidad	Rendimiento	P.U.		Total
1- retroexcavado	G .	1- retroexcavad ora	jornal	10	\$3,200.00		\$320.00
Revolvedora		Revolvedora	jornal	10	\$70 0.00		\$70.00
Vibrador		Vibrador	jornal	10	\$50 0.00		\$50.00
Total equi	ipo						\$440.00
	-	·					
				costo directo			\$1,740.19
				25% Indirectos)			\$435.05
				Subtotal.			\$2,175.24
				Financiamiento	(0.00%)		\$0.00
				1 Subtotal.		1.00	\$2,175.24
				10% utilidad			\$174.02
				Subtotal.			\$2,349.25
							\$87.01
				adicionales (5			
				0.006 al milarde la			\$8.70
		MURO DE ROCA Y LAV	DERO CON CONCRETO O	CLÓPE Precio Unitari	0	1.00	\$2,444.97





			ANÁLISIS DE PRECIC	S UNITARIOS			
6.0	RELLENO DE ZANJA						
	: MANO DE OBRA	A, HERRAMIENTA Y EQUIPO)				
Mano de (Obra						
		Descripción	Unidad	Rendimiento	Salario real		Total
Oficial Albañ I		Oficial Albañil	jornal	10.00	\$416.67		\$41.67
Peán		Peón	jornal	10.00	\$25 0.00		\$25.00
Total man	io de obra						\$66.67
Herramier	nt-						
riciialilici		Descripción	Unidad	Rendimiento	P.U.		Total
Pala		Pala	jornal	200.00	\$20 0.00		\$1.00
Carrellla			jornal	200.00	\$75 0.00		\$3.75
Total herr	ramienta 💮						\$4.75
Equipo		Descripción I Sulkadasa es	Unidad	Cantidad	P.U.		Total
li Carilaninan oo wilanoo		angsreonsoundsensytempon.	jpornisid	0	\$0.00		\$0.00
Total equi	ipo						\$0.00
				costo directo			\$71.42
				%% Indirectos)			\$25.00
				Subtotal.	0.45		\$96.41
				Financiamiento (0.00	%)	4.00	\$0.00
				1 Subtotal. 25% utilidad		1.00	\$96.41
							\$17.85
							6444.07
				Subtotal.			
				5% Imprevistos			
				5% Imprevistos cargos			
				5% Imprevistos			
				Imprevistos cargos adicionales (5			\$114.27 \$3.57 \$0.36



	CATÁLOGO DE PRECIOS UNITARIOS								
PARTIDA	CONCEPTO	UNIDAD	P.U.						
1.0	LIMPIEZA Y DESENRACE A MANO DE TERRENO CON MALEZA DE DENGIDAD MEDIA DE 1:00 M DE ALTURA, INCLUYENDO RETIRO DEL MATERIAL HASTA 20 M DE DISTANCIA.								
		M2	\$25 <i>.</i> 05						
2.0	TRAZO Y NIVELACION TOPOGRAFICA DEL TERRENO PARA ESTRUCTURAS, ESTABLECIENDO EJES DE REFERENCIA EN TERRENOS CON MATORRAL ESPINOSO Y CRASICAULE CON								
	COBERTURA DE HASTA I 0%	M2	\$31 <i>.</i> 97						
3.0	EXCAVACION A CIELO ABIERTO POR MEDIOS MANUALES DE 0- 2.00 M DE PROFUDIDAD, MATERIAL TIPO II, INCLUYE EQUIPO Y HERRAMIENTA.								
	TIENOWIENIA.	М3	\$204.45						
4.0	PLANTILLA DE CONCRETO HECHO EN OBRA RESISTENCIA NORMAL AGREGADO MAXIMO 3/4º FC=100 KG/CM2 DE 7 CMS DE ESPESOR								
	ESTESUK	M2	\$299.81						
5.0	MURO DE ROCA Y LAVADERO CON CONCRETO CICLÓPEO CON PIEDRA DE LA REGIÓN EN SUPERESTRUCTURA, CONCRETO RESISTENCIA PO 200 kg./cm2, TAMAÑO DE LA PIEDRA O-2 M,								
	INCLUYE MANO DE OBRAY HERRAMIENTA	М3	\$2,444.97						
	RELLENO DE ZANJA								
6.0									
		M2	\$118.19						



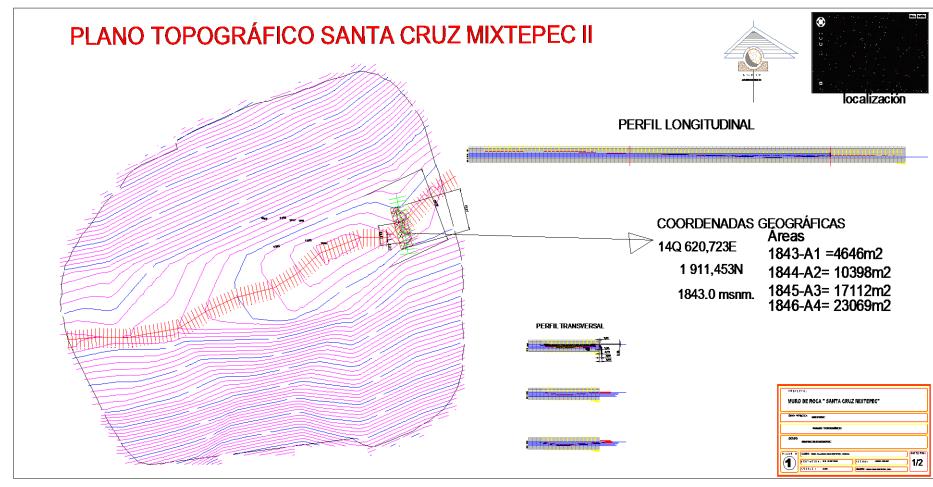
24. ACTA DE NOMBRAMIENTO DE COMITÉ DE OBRA



25. ACTA DE DONACIÓN DE TERRENO Y DERECHOS DE VÍA



26. PLANO TOPOGRÁFICO.





27. PLANO ESTRUCTURAL

