

FACULTAD DE INGENIERÍA

Escuela Académico Profesional de Ingeniería Civil

Trabajo de Suficiencia Profesional

Fortificación de talud mediante la aplicación de *shotcrete* en el portal de entrada del túnel Capillune - Cortadera, Proyecto Quellaveco

Ronan Alexander Quispe Ccallohuari

Para optar el Título Profesional de Ingeniero Civil

Repositorio Institucional Continental Trabajo de suficiencia profesional



Esta obra está bajo una Licencia "Creative Commons Atribución 4.0 Internacional".

AGRADECIMIENTO

A Dios, por inspirarme y darme fuerzas para continuar. A mis padres por su trabajo, amor y sacrificio en todos estos años. Es un orgullo y un privilegio ser su hijo, son realmente los mejores padres.

DEDICATORIA

A mi familia que hicieron lo posible de alguna u otra manera, apoyándome incondicionalmente en todo momento, con el único fin de culminar satisfactoriamente mis estudios, la cual fue llevado a cabo con mucho esfuerzo y dedicación.

ÍNDICE

Agradecimiento	
Dedicatoria	i
Indice anexos	v
Índice de tablas	vi
Índice de figuras	vii
Resumen ejecutivo	xii
Introducción	xiv
CAPITULO I	1
ASPECTOS GENERALES DE LA EMPRESA	1
1.1. DATOS GENERALES DE LA EMPRESA Y/O CONSORCIO	1
1.2. ACTIVIDAD PRINCIPAL DE LA EMPRESA Y/O CONSORCIO	1
1.3. RESEÑA HISTORICA DE LA EMPRESA	2
1.3.1. Graña y Montero S.A.A. (AENZA S.A.A.)	2
1.3.2. Obras Subterráneas S.A. (OSSA)	2
1.3.3. Consorcio GyM-OSSA	3
1.4. ORGANIGRAMA DE LA INSTITUCIÓN Y/O EMPRESA	4
1.5. VISIÓN Y MISIÓN	4
1.5.1. Misión	4
1.5.2. Visión	4
1.6. BASES LEGALES O DOCUMENTOS ADMINISTRATIVOS	4
1.7. DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DONDE REALIZA SUS ACTIVIDADES PROFESIONALES	5
1.8. DESCRIPCIÓN DEL CARGO Y DE LAS RESPONSABILIDADES DEL BACHILLER EN LA INSTITUCIÓN Y/O EMPRESA	6
1.8.1. Cargo desempeñado	6
1.8.2. Descripción de las responsabilidades	7
CAPITULO II	9
ASPECTOS GENERALES DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES	9
2.1 ANTECEDENTES O DIAGNOSTICO SITUACIONAL DEL PROYECTO	o

	2.1.1. La infraestructura	9
	2.1.2. Los sectores del proyecto	10
	2.2. IDENTIFICACIÓN DE OPORTUNIDAD O NECESIDAD EN EL ÁREA DE ACTIVIDAD PROFESIONAL	11
	2.3. OBJETIVO DE LA ACTIVIDAD PROFESIONAL	11
	2.3.1 Objetivo general	11
	2.3.2. Objetivos específicos	11
	2.4. JUSTIFICACIÓN DE LA ACTIVIDAD PROFESIONAL	12
	2.5. RESULTADOS ESPERADOS	12
C/	APITULO III	13
M	ARCO TEÓRICO	13
	3.1. BASES TEÓRICAS DE LA METODOLOGÍAS O ACTIVIDADES REALIZADA	\S
		13
	3.2. FORTIFICACIÓN DE TALUD	13
	3.2.1. Aspectos generales	13
	3.2.2. Elementos de fortificación	15
C/	APITULO IV	31
DE	ESCRIPCION DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES	31
	4.1. DESCRIPCION DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES	31
	4.1.1. Enfoque de las actividades profesionales	31
	4.1.2. Alcance de las actividades profesionales	31
	4.1.3. Entregables de las actividades profesionales	31
,	4.2. ASPECTOS TÉCNICOS DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES	91
	4.2.1. Metodologías	91
	4.2.2. Técnicas	91
	4.2.3. Instrumentos	91
	4.2.4. Equipos y materiales utilizados en el desarrollo de las actividades	92
	4.3. EJECUCIÓN DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES	93
	4.3.1. Cronograma de actividades realizadas	93
	4.3.2. Procesos y secuencias operativa de las actividades profesionales	95

CAPITULO V	97
RESULTADOS	97
5.1. RESULTADOS FINALES DE LAS ACTIVIDADES REALIZADAS	97
5.2. LOGROS ALCANZADOS	97
5.3. DIFICULTADES ENCONTRADAS	97
5.4. PLANTEAMIENTO DE MEJORAS	98
5.4.1. Metodologías propuestas	98
5.4.2. Descripción de la implementación	98
5.5. ANÁLISIS	99
5.6. APORTE DEL BACHILLER EN LA EMPRESA Y/O INSTITUCIÓN	99
CONCLUSIONES	100
RECOMENDACIONES	101
BIBLIOGRAFÍA	102
ANEXOS	103

ÍNDICE ANEXOS

Anexo 1.	Hoja de Charlas a inicio de guardia103
Anexo 2.	Apertura de documentos e inicio de excavación
Anexo 3.	Apertura de documentos e inicio de excavación (Hoja reversa) 105
Anexo 4.	Apertura de documentación para instalación de barbacanas
Anexo 5.	Apertura de documentación para instalación de barbacanas (Hoja
reversa)	
Anexo 6.	Permiso de trabajos en altura
Anexo 7.	Registro de personas autorizadas para trabajos en altura
Anexo 8.	Inspección de arnés de seguridad110
Anexo 9.	Planos de zanja de coronación (Contrafosos)
Anexo 10.	Planos de Fortificación de taludes112
Anexo 11.	Planos de cimentación de marco reticulado 113
Anexo 12.	Planos de instalación de Marco reticulado Falso túnel 114
Anexo 13.	Armado de marco reticulado 115
Anexo 14.	Diseño de shotcrete aplicado GMO -03116
Anexo 15.	Registro de ensayo de resistencia del Shotcrete
Anexo 16.	JSA de Sostenimiento y fortificación de taludes (1pag. De 22) 118
Anexo 17.	JSA de Instalación de marcos reticulados en falso túnel (1pag. De 12)119
Anexo 18.	JSA de movimiento de tierras (1pag. De 23)
Anexo 19.	JSA de perforación e instalación de pernos (1pag. De 14)
Anexo 20.	JSA de Perforación con rock drill (1pag. De 10)
Anexo 21.	JSA de encofrado, vertido de concreto y desencofrado (1pag. De 15) 123
Anexo 22.	JSA de Instalación de paraguas ligeros (Auto perforantes) (1pag. De
12)	
Anexo 23.	JSA de Ejecución del sellado de juntas en contrafosos (1pag. De 7) 125
Anexo 24.	JSA de montaje y facilidades temporales (1pag. De 17) 126

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1.	Túneles adjudicados al consorcio GyM - OSSA	2
Tabla 2.	Peligros y riesgos a inicio de cada actividad	.40
Tabla 3.	Cronograma de actividades de trabajo	.93

ÍNDICE DE FIGURAS

Figura 1.	Sede principal de consorcio GyM-OSSA (Lima-Surquillo)	3
Figura 2.	GyM-OSSA oficina central – Plataforma T-7	3
Figura 3.	Organigrama de GyM-OSSA	4
Figura 4.	Contrato de trabajo (pág. 1 de 11)	6
Figura 5.	Proyecto Quellaveco	9
Figura 6.	Pernos anclados mecánicamente	17
Figura 7.	Pernos anclados con resina o cemento	20
Figura 8.	Pernos anclados Split set	21
Figura 9.	Pernos anclados Split set, frente	22
Figura 10.	Pernos anclados Split set, perfil	22
Figura 11.	Pernos anclados Swellex	23
Figura 12.	Pernos Swellex antes de una inflación	23
Figura 13.	Pernos Swellex inflado	24
Figura 14.	Malla electro soldada	25
Figura 15.	Malla tejida	26
Figura 16.	Rollo de malla tejida	26
Figura 17.	Fortificación con hormigón.	27
Figura 18.	Maquinaria Resemin modelo bolter 88 d	28
Figura 19.	Equipo Thom-Katt	28
Figura 20.	Maquinaria Boltec ec	29
Figura 21.	Maquinaria Roboshot normet	29
Figura 22.	Maquinaria Junjin JD800E	30
Figura 23.	Vista en planta de la zanja de coronación (Contrafoso) en el portal de	
entrada de	I túnel Capillune – Cortadera	45
Figura 24.	Corte A-A, zanja de coronación	45
Figura 25.	Corte B-B, zanja de coronación	46
Figura 26.	Habilitación de acceso peatonal	46
Figura 27.	Habilitación de acceso peatonal en el portal entrada	47

Figura 28.	Sección de la zanja de coronación (Contrafoso)	47
Figura 29.	Colocado de cerchas de contrafoso	48
Figura 30.	Colocación de mallas electro soldada	49
Figura 31.	Vaciado de la zanja de coronación (Contrafoso)	49
Figura 32.	Reglado de zanja de coronación	50
Figura 33.	Aplicado de Sika flex en junta	50
Figura 34.	Vista planta del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera	54
Figura 35.	Corte B-B, del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera	55
Figura 36.	Corte A-A, del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera	55
Figura 37.	Inicio de excavación de talud en el portal de entrada	56
Figura 38.	Detalles establecidos para el talud del portal entrada	57
Figura 39.	Inicio de excavación del talud, banco 1A	57
Figura 40.	Bancos realizados en el portal	58
Figura 41.	Sentido de limpieza con tractor sobre oruga D8	58
Figura 42.	Excavación y limpieza de banco 2A	59
Figura 43.	Percusión con martillo hidráulico en banco 2B	59
Figura 44.	Percusión con martillo hidráulico en banco 2G	60
Figura 45.	Personal ingresando para desquinche banco 2E	60
Figura 46.	Verificación topográfica de banco excavado 2E	61
Figura 47.	Perforación con Rock Drill para pernos helicoidales banco 1C	61
Figura 48.	Perforación para pernos helicoidales en banco 2F	62
Figura 49.	Perforación para barbacanas o lloronas banco 2F	62
Figura 50.	Frente totalmente perforado, banco 2C	62
Figura 51.	Traslape de malla	63
Figura 52.	Cáncamos tipo grapas	63
Figura 53.	Tendido de malla en banco 2C	64
Figura 54.	Tendido de malla en banco 2C	64
Figura 55.	Pernos helicoidales ASTM A615	65
Figura 56.	Detalle de pernos helicoidales ASTM A615	65

Figura 57.	Colocado de Lechada a/c<0.35	66
Figura 58.	Colocado de perno Helicoidal	66
Figura 59.	Perno helicoidal inyectado con lechada	66
Figura 60.	Perno helicoidal con placa y tuerca de sujeción	67
Figura 61.	Cáncamo de acero en berma (Banqueta)	67
Figura 62.	Detalle de cáncamo en Berma	68
Figura 63.	Cantamos en Berma (banqueta)	68
Figura 64.	Muestra de Barbacanas o Iloronas	69
Figura 65.	Detalle F, disposición de lloronas sistemáticos	69
Figura 66.	Detalle 19, lloronas	70
Figura 67.	Barbacanas o Iloronas	70
Figura 68.	Colocación de barbacanas	70
Figura 69.	Barbacanas o Iloronas en segunda banqueta	71
Figura 70.	Destape de barbacanas	71
Figura 71.	Liberación por Arcadis en talud tramo 2C	72
Figura 72.	Slump de shotcrete GMO-003, 9 1/2"	72
Figura 73.	Lanzado de shotcrete banco 2C	73
Figura 74.	Lanzado de shotcrete banco 2C, cota 0+00	73
Figura 75.	Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+91	73
Figura 76.	Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+08	74
Figura 77.	Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+75	74
Figura 78.	Verificación de la pendiente y liberación tramo 2G	74
Figura 79.	Emboquille del portal entrada	75
Figura 80.	Refuerzo de túnel que parte desde falso túnel	76
Figura 81.	Detalle de perno auto perforante	76
Figura 82.	Marcación de paraguas del falso túnel	76
Figura 83.	Perforación de pernos auto perforantes para paragua	77
Figura 84.	Marco reticulado	77
Figura 85.	Detalle de montaje de barra espaciadora	78

Figura 86.	Detalle de unión de marco	78
Figura 87.	Sección de marco reticulado	78
Figura 88.	Global mapping marcando zapata	79
Figura 89.	Marcación de zapata para falso tunel	79
Figura 90.	Excavación de zapata para falso tunel	79
Figura 91.	Percusion de zapatas para falso túnel	80
Figura 92.	Vaciado de solado para cimentación	80
Figura 93.	Reglado de solado	80
Figura 94.	Corte b-b, Cimentación y marco	81
Figura 95.	Vista en planta de cimentación de marco reticulado	81
Figura 96.	Fundación de cimentación de marco reticulado	82
Figura 97.	Corte en B-B, de fundación de cimentación	82
Figura 98.	Sección de acero en cimentación	83
Figura 99.	Detalle de empotramiento de marco reticulado	83
Figura 100.	Marcación de puntos para encofrado de marco	83
Figura 101.	Marco reticulado, armado y torqueado 80 lb	84
Figura 102.	Torqueo de pernos en marcos reticulados (7 unidades)	84
Figura 103.	Encofrado de cimentación	84
Figura 104.	Verificación de cimentación previo al vaciado	85
Figura 105.	Vaciado de cimentación	85
Figura 106.	Cimentación de marco reticulado	85
Figura 107.	Colocación del primer marco reticulado	86
Figura 108.	Colocación de los demás marcos reticulados	86
Figura 109.	Marco reticulado completado	87
Figura 110.	Colocación de las planchas bernold	87
Figura 111.	Colocación de las planchas bernold en otro extremo	8888
Figura 112.	Colocado de mallas electro soldadas interior	88
Figura 113.	Falso túnel listos para ser recubierto con shotcrete	89
Figura 114.	Lanzado de shotcrete por Exterior	89

Figura 115.	Lanzado de shotcrete por Interior de Falso tunel	90
Figura 116.	Verificación del eje del falso túnel y liberación	90
Figura 117.	Portal entrada totalmente fortificado	90

RESUMEN EJECUTIVO

Existen diferentes problemas que presentan los taludes estabilizados geométricamente y/o sostenidamente, uno de ellos es el deslizamiento, debido a que se reúnen cuatro de los elementos más importantes para su ocurrencia, como son; la topografía, sismicidad, meteorización y lluvias intensas. Lo que conlleva a que el consorcio GyM-OSSA enfrente el desafío de satisfacer esta demanda, un sostenimiento de talud con pendientes mayores a los 45°, ubicado a 3,000 m.s.n.m. en el portal de entrada del túnel Capillune – Cortadera, siendo uno de los tres túneles adjudicados al consorcio en el proyecto Quellaveco, situado en la región Moquegua.

Para lo cual se aplicará el método de fortificación de talud con shotcrete, en todo el borde del túnel, minimizando así, los riesgos de deslizamiento de material rocoso producto de factores tipo antrópico.

Esta obra de ingeniería tiene la finalidad de implementar medidas de control para salvaguardar la salud e integridad de las personas, proteger el ambiente y asegurar la calidad de los trabajos ejecutados en el marco del contrato, es así como la secuencia de actividades relacionadas a los trabajos de fortificación comprende desde el corte de talud con maquinaria, inyección de pernos, colocación de malla y finalmente la aplicación de shotcrete.

INTRODUCCIÓN

La fortificación de talud en el portal de entrada tiene por objetivo mantener la estabilidad a lo largo de la superficie que bordea el ingreso a túnel, compensando la condición inestable de la masa rocosa con la instalación de diversas alternativas de soporte. Una manifestación de la inestabilidad en un talud es el agrietamiento en el escarpe superficial, que se puede medir a través del estudio geológico, ello establecerá los planes a seguir para garantizar la instalación adecuada de la fortificación.

A medida que se conforma el talud a través de la excavación, se hace más relevante el hecho de evitar la fractura de la masa rocosa que rodea el área intervenido, ya sea debido a la inducción de esfuerzos producida por los trabajos, es decir, cuando un talud se corta para la construcción de una vía o de una obra de infraestructura, ocurre una relajación de esfuerzos de confinamiento y una exposición al medio ambiente, cambiándose la posición de equilibrio por una de deterioro acelerado.

El deterioro comprende la alteración física y química de los materiales y su subsecuente desprendimiento o remoción de la superficie que puede conducir a caídos de roca o colapso del talud.

Por ello, el sostenimiento y fortificación se realizará con un tiempo mínimo entre cada trabajo y/o procedimientos desde el corte de talud, evaluación geológica, inyección de pernos helicoidales, colocación de malla olímpica y finalmente la aplicación de shotcrete., esta secuencia significa asegurar la seguridad tanto de las personas como los equipos que operan en el pie de talud. Una fortificación inadecuada puede ser extremadamente peligrosa debido a que va existir un falso sentido de seguridad para las personas y/o equipos.

Debido a esto se fija los objetivos del presente Trabajo por Suficiencia Profesional de acuerdo a la labor del bachiller dentro de la empresa como supervisor de producción, Consecuentemente el presente trabajo de suficiencia profesional se divide en cinco capítulos, cuyo contenido es el siguiente:

Capítulo I – Aspectos Generales de la Empresa y/o Institución: Se detalla los datos generales de la empresa, actividades principales, reseña histórica, organigrama, misión y visión, bases legales, descripción del área y cargo donde el bachiller realiza la actividad profesional en la empresa.

Capítulo II – Aspectos Generales de las Actividades profesionales: Se exponen los antecedentes, la identificación de oportunidad o necesidad en el área, los Objetivos, la justificación y los resultados esperados de la actividad profesional.

Capítulo III – Marco Teórico: Se expone descripciones de las bases teóricas de las metodologías o actividades realizadas.

Capítulo IV – Descripción de las Actividades Profesionales: Se describe las actividades desarrolladas por el bachiller, aspectos técnicos y ejecución de las actividades profesionales.

Capítulo V – Resultados: En este capítulo se evalúa los resultados finales, logros alcanzados, dificultades, planteamiento e mejoras, análisis de las actividades realizadas y el aporte del bachiller a la empresa

CAPITULO I

ASPECTOS GENERALES DE LA EMPRESA

1.1. DATOS GENERALES DE LA EMPRESA Y/O CONSORCIO

Numero de RUC : 20604081522

Razón social : Consorcio GyM OSSA

Tipo de contribuyente : Contratos colaboración empresarial

Fecha de inscripción : 21/01/2019 Fecha de inicio de actividades : 21/01/2019

Estado de contribuyente : Activo

Condición del contribuyente : Habido

Domicilio fiscal : Av. Paseo de la republica Nro. 4675

Lima-Lima-Surquillo

Sistema emisión de comprobante : Computarizado

Actividad comercio exterior : Sin actividad

Sistema contabilidad : Computarizado

Actividad económica : Otras actividades especializadas de

construcción

Comprobante de pago : Guía de remisión – remitente

Sistema de emisión electrónica : Factura portal desde 25/03/2019,

Boleta portal desde 31/12/2019

Emisor electrónico : 25/03/2019
Comprobante electrónico : Factura
Padrones : Ninguno

1.2. ACTIVIDAD PRINCIPAL DE LA EMPRESA Y/O CONSORCIO

El consorcio GyM-OSSA, integrado en participaciones iguales por la empresa peruana Graña y Montero S.A. y la empresa española Obras Subterráneas S.A. En enero del 2019 es adjudicado por Anglo American Quellaveco S.A. para la construcción de tres tuneles que a continuación se detalla;

Tabla 1. Túneles adjudicados al consorcio GyM - OSSA

TÚNEL	TRAMO	LONGITUD	SERVICIO
Túnel correa de minerales gruesos	Túnel correa	3 kilómetros	Servirá para el paso de la correa transportadora de mineral grueso
Túnel para canal de transporte de	Túnel Salveani – Capillune	1 kilometro	Servirá para el paso del
relaves	Túnel Capillune - Cortadera	0.5 kilometro	canal de relaves

Fuente: Elaboración propia

1.3. RESEÑA HISTÓRICA DE LA EMPRESA

1.3.1. Graña y Montero S.A.A. (AENZA S.A.A.)

GyM es una empresa de construcción peruana con sede en Lima. Se originó en 1933 como una compañía de bienes raíces y construcción, y en la actualidad es la más antiqua y la más grande del Perú.

El 22 de junio de 1933 tres ingenieros y un arquitecto peruanos formaron una sociedad técnica con el objeto de "aunar sus conocimientos para la realización de cualquier obra o trabajo", tomando el nombre de Gramonvel a partir de los apellidos de los fundadores: Graña, Montero y Velarde. En 1949 cambió su nombre a Graña y Montero.

1.3.2. Obras Subterráneas S.A. (OSSA)

La compañía fue fundada en 1952. En Austrias (Norte de España), originalmente dedicada a la minería (galerías y pozos), a través de más de 60 años de continua especialización e innovación, la compañía se ha ganado una reputación internacional por diseñar y construir los proyectos subterráneos más complejos, en condiciones de suelo difíciles, trabajando en ubicaciones remotas, con presupuestos ajustados y proyectos desafiantes. Sus importantes resultados de construcción y eficiencia, junto con la calidad de sus proyectos, son reconocidos en todo el mundo.

Así es como OSSA es la empresa líder en el mercado español en proyectos subterráneos en Minería, Túneles de Ingeniería Civil (Carretera, Ferroviario y Túneles de Metro / Metro), Proyectos Hidráulicos Subterráneos y Centrales Hidroeléctricas Subterráneas.

1.3.3. Consorcio GyM-OSSA

Consorcio GYM-OSSA inició sus actividades económicas el 21/01/2019, se encuentra ubicada en Av. Paseo de la republica Nro. 4675 (Lima - Lima - Surquillo), a la fecha la situación actual de esta empresa dentro del mercado peruano es ACTIVO, además que tiene como giro, actividad, rubro principal otras actividades especializadas de construcción.

Es así que en enero del 2019 Anglo American elige al consorcio GyM-OSSA para construir tres túneles en el proyecto Quellaveco. Adjudicándolo para los trabajos correspondientes a la construcción de los túneles "Túnel Correa de Mineral Grueso" y Túneles para Canal de Transporte de Relaves" por una contraprestación equivalente a US\$ 42,947,861, más IGV.



Figura 1. Sede principal de consorcio GyM-OSSA (Lima-Surquillo)

Fuente: Elaboración propia



Figura 2. GyM-OSSA oficina central – Plataforma T-7

Fuente: Elaboración propia

1.4. ORGANIGRAMA DE LA INSTITUCIÓN Y/O EMPRESA

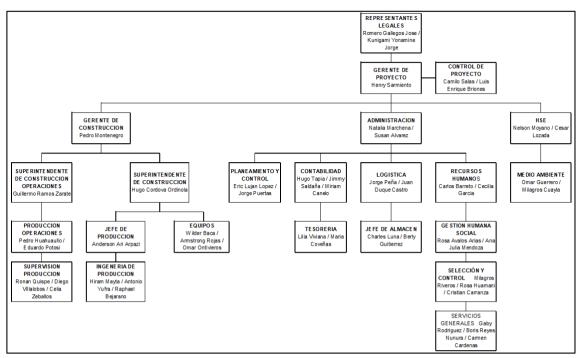


Figura 3. Organigrama de GyM-OSSA

Fuente: Elaboración propia

1.5. VISIÓN Y MISIÓN

1.5.1. Misión

Brindar a nuestros clientes soluciones integrales de ingeniería tomando como premisa la innovación y creatividad, buscando la eficiencia a través de la optimización de los recursos, siguiendo los parámetros de calidad para el control de los diversos procesos que busquen la confianza y satisfacción de los clientes

1.5.2. Visión

Ubicarse en una posición de vanguardia en el sector de construcción logrando soluciones para los proyectos, en base a una eficiente distribución de los recursos y estándares de calidad

1.6. BASES LEGALES O DOCUMENTOS ADMINISTRATIVOS

El Consorcio GyM - OSSA. es una empresa constructora que desarrolla proyectos de Infraestructura. Su desarrollo y liderazgo en el rubro de la construcción es gracias al respeto por 6 valores fundamentales: Seriedad, Calidad, Cumplimiento, Eficiencia, Seguridad y Responsabilidad.

El Consorcio GyM - OSSA evidencia a través de esta política la consideración que guarda para su personal, a la vez, reafirma sus principios en los que considera al recurso humano como el más valioso capital de la empresa. En tal sentido mantiene los siguientes compromisos:

- La protección de la seguridad y salud de todos los miembros de la organización, sean de contratación directa o de subcontratación y personas que visiten las instalaciones, mediante la prevención de las lesiones, dolencias, enfermedades e incidentes relacionados con el trabajo.
- Cumplir con los requisitos legales pertinentes en materia de Seguridad, Salud en el trabajo y Medio Ambiente; de los programas voluntarios, de la negociación colectiva en seguridad, salud en el trabajo y medio ambiente, y de otras prescripciones que voluntariamente suscriba la organización.
- La protección del medio ambiente, implementando controles operacionales para la prevención de la contaminación, minimizando los impactos ambientales negativos y la generación de los residuos sólidos, derivados de las actividades, instalaciones y servicios. Esta responsabilidad es compartida por el personal a todos los niveles de la organización.
- La garantía de que los trabajadores y sus representantes son consultados y participan activamente en todos los elementos del Sistema Integrado de Gestión de Prevención de Riesgos y Medio Ambiente.
- Propiciar la mejora continua del desempeño del sistema integrado de gestión de prevención de riesgos y medio ambiente.
- Mantener el sistema integrado de gestión de prevención de riesgos y medio ambiente compatible con los otros sistemas de gestión de la organización

1.7. DESCRIPCIÓN DEL ÁREA DONDE REALIZA SUS ACTIVIDADES PROFESIONALES

Con contrato de trabajo sujeto a la modalidad para obra determinada inicia mi participación en el proyecto quellaveco bajo la contrata el consorcio GyM-OSSA, con fecha:

Inicio: 01 de febrero del 2020

Fin: 31 de marzo del 2021

Las labores encomendadas se realizaron dentro de la jefatura Construcción y Operaciones, teniendo competencia en los trabajos de superficie como; obras civiles, fortificación de taludes, movimiento de tierra y planta de concreto. Todas enmarcadas según normas y procedimientos establecidos por el cliente Anglo American Quellaveco.

La ejecución de actividades de trabajo se realizó en el sector de Cortadera, ubicada en el área 4000 a 3000 m.s.n.m. que comprende el portal de entrada del túnel Capillune – Cortadera

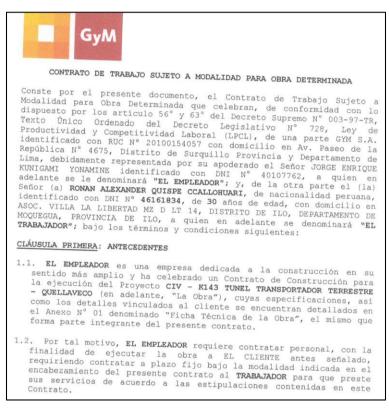


Figura 4. Contrato de trabajo (pág. 1 de 11)

Fuente: Elaboración propia

1.8. DESCRIPCIÓN DEL CARGO Y DE LAS RESPONSABILIDADES DEL BACHILLER EN LA INSTITUCIÓN Y/O EMPRESA

1.8.1. Cargo desempeñado

El cargo desempeñado para la ejecución de los trabajos de fortificación de talud en el portal de entrada del túnel Capillune - Cortadera, fue de SUPERVISOR DE PRODUCCION.

1.8.2. Descripción de las responsabilidades

Durante mi permanencia en el proyecto Quellaveco bajo la contrata del consorcio GyM-OSSA, me vi involucrado en la ejecución de los trabajos de superficie que comprendían áreas como; obras civiles, fortificación de talud, movimiento de tierra y planta de concreto, con las siguientes responsabilidades:

- Liderar, organizar, coordinar y supervisar directamente las operaciones en campo.
- Responsable del cumplimiento de los procedimientos mencionados en el JSA.
- Conocer las especificaciones técnicas, planos y cualquier documento técnico referido a la actividad.
- Elaborar los procedimientos constructivos del JSA e instructivos de trabajo si hubiera algún cambio por las circunstancias del lugar.
- Difundir los procedimientos aplicables a la actividad al personal a cargo de los trabajos, registrar la asistencia en el formato GyM.SGC.PG.1878.0012-F1 "Control de Asistencia de Capacitación".
- Asegurar que los documentos técnicos con los que se trabaja como planos, especificaciones técnicas, procedimientos, RFI's, Red Lines, etc. sean los APROBADOS PARA CONSTRUCCION y vigentes (última revisión), ademas se encuentren en el lugar de trabajo en condiciones legibles para consulta del personal.
- Actualizar la documentación técnica cada vez se emitan nuevas revisiones y retirar los superados para evitar su uso no deliberado en campo. Los cambios en los documentos técnicos deben darse a conocer al personal involucrado en la actividad.
- Verificar que los materiales, equipos de medición y ensayos que utilicen, cuenten con los Certificados de Calidad y Calibración vigentes.
- Enviar al área de calidad de GMO el programa diario de inspecciones de las actividades a realizarse.
- Asegurar que todo el personal tenga la capacitación requerida, en las actividades referidas a trabajos en altura, de acuerdo a lo indicado en el 3.4 Estándares de Seguridad, Salud Ocupacional y Medio ambiente de AAQ – SMI.
- Genéricamente se describe a continuación las áreas designadas a la responsabilidad.

1.8.2.1. Fortificación de talud.

Se realizó trabajos de fortificación de talud en el portal de entrada del túnel Capillune – Cortadera, desde su excavación o conformación de banqueta, desquinche, inyección de pernos, cubierta de malla y finalmente lanzado de shotcrete.

1.8.2.2. Obras civiles.

Trabajos de construcción de contrafosos, canales de desviación, canales de captación, habilitación de áreas de trabajo según estándares de seguridad exigidas por el proyecto

1.8.2.3. Movimiento de tierra.

Conformación de Depósitos de material excedente (DMEs), mantenimiento de vías, producción de relleno marina.

1.8.2.4. Planta de concreto.

Producción de shotcrete según diseños aprobados por Arcadis y Fluor (SMI) como, GMO-001, GMO-002, GMO-003, así como producción de concreto convencional según resistencia requerida, todo ello enmarcado en el control de calidad establecidos por Arcadis.

Sin embargo, para fines de este trabajo de suficiencia profesional se tiene enfocado desarrollar y dar a conocer todas las actividades ejecutadas en el ÁREA DE FORTIFICACIÓN, que básicamente comprende la fortificación del portal de entrada del túnel Capillune - Cortadera.

CAPITULO II

ASPECTOS GENERALES DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES

2.1. ANTECEDENTES O DIAGNOSTICO SITUACIONAL DEL PROYECTO

Anglo American y su socia Mitsubishi han decidido apostar US\$5,300 millones en el megaproyecto de cobre Quellaveco un proyecto minero cuprífero y se espera un retorno en los primeros 10 años.

Quellaveco es uno de los cinco yacimientos de cobre más grandes del mundo. Está localizado en la región Moquegua, al sur del Perú, y como proyecto viene siendo desarrollado por Anglo American, compañía minera global y diversificada, en sociedad con la Corporación Mitsubishi. Actualmente está en etapa de construcción y se espera la primera producción de cobre en el 2022. Actualmente es la mayor inversión minera en el Perú.

Siendo una mina a tajo abierto y con proceso de flotación para producir concentrados de cobre, así como molibdeno. Como las otras operaciones de Anglo American en el mundo, funcionará como mina digital, automatizada, capaz de producir una mayor cantidad de datos y realizar un mejor análisis para reducir incertidumbres.

2.1.1. La infraestructura

La construcción del Proyecto Quellaveco es un reto para la ingeniería. Por la complejidad geográfica es una infraestructura minera única en el Perú. La construcción comenzó en el 2018 y se espera iniciar su etapa operativa en el 2022. Las obras avanzan cuidando siempre el medio ambiente con un uso sostenible de agua y energía.



Figura 5. Proyecto Quellaveco

Fuente: Anglo American

2.1.2. Los sectores del proyecto

Área 1000

En la zona conocida como Alta Montaña, a 4,500 metros de altitud, se construyen las obras más desafiantes de Quellaveco. Esta impresionante ingeniería tiene la finalidad de captar el agua que necesitará el Proyecto: una bocatoma en el río Titere – que tiene aguas no aptas para el consumo humano por contener boro y arsénico—, una tubería de acero de carbón de 88 km para llevar el agua del río a la planta de procesamiento (Área 3000) y la presa Vizcachas de 60 millones de m3, que captará excedentes de lluvias y proveerá una pequeña fracción a la mina, y el resto para la comunidad de Moquegua.

Área 2000

A 3,500 metros de altitud está la mina a tajo abierto de donde se extraerá el cobre. Aquí se encuentran el chancador primario, el taller de mantenimiento de camiones y otros equipos, la primera de tres gigantes palas eléctricas, y la faja transportadora que llevará a través de un túnel el mineral en roca a la planta procesadora. Se ha construido también una barrera y un túnel para proteger el curso del río Asana y evitar que entre en contacto con la futura operación.

Área 3000

Aquí se ubica la Planta de Papujune que tendrá la capacidad de procesar más de 127,500 toneladas de mineral al día. Está compuesta de molinos y celdas de flotación para separar el cobre. También estarán en esta zona el Centro Integrado de Operaciones (IOC), el "cerebro" de la mina para controlar todos los procesos, y la planta de partículas gruesas con un uso muy eficiente de agua y energía.

Área 4000

En la zona de Cortadera se encuentra el sistema de conducción de relaves que irá de la planta de Papujune hacia una presa de arranques, construido con altos estándares en presas de relaves. El sistema, diseñado con un concepto de descarga cero, permitirá reutilizar el agua que se recibe en la presa y retornarla a la planta de procesamiento del mineral.

Área 5800

El punto final de la operación es la costa. En las instalaciones del puerto de llo se construyen un almacén de concentrados, una faja transportadora y un cargador para llevar el mineral a los barcos.

2.2. IDENTIFICACIÓN DE OPORTUNIDAD O NECESIDAD EN EL ÁREA DE ACTIVIDAD PROFESIONAL

Debido a los trabajos que conforman el proyecto minero Quellaveco, el consorcio GyM-OSSA mediante una licitación privada fue adjudicada para la construcción de tres túneles, una de ellas es el túnel Capillune – Cortadera ubicada en el área 4000, para su inicio comprende una serie de actividades de superficie entra las principales es la fortificación de talud. Consecuentemente se ve la necesidad de contar con el personal de mano de obra no calificada y mano de obra calificada, incluyéndose al personal responsable a cargo de la ejecución de los trabajos comprendidos en la fortificación de talud.

2.3. OBJETIVO DE LA ACTIVIDAD PROFESIONAL

2.3.1 Objetivo general

Ejecutar los trabajos que comprende a la fortificación de talud en el portal de entrada del túnel Capillune – Cortadera, según los planos, normativas y procedimientos que son aprobados por la supervisión del cliente Fluor y Arcadis.

2.3.2. Objetivos específicos

- Liderar, organizar, coordinar y supervisar directamente las operaciones en campo, según planos, normas y especificaciones técnicas.
- Asignar las funciones y responsabilidades del personal.
- Responsable del cumplimiento del procedimiento JSA por cada actividad específica de trabajo.
- Asegurar que documentos técnicos como planos, especificaciones técnicas, RFI, Red Line, y JSA específico para cada procedimiento constructivo, estén aprobados para construcción antes de iniciar los trabajos además se encuentren en un lugar de trabajo en condiciones legibles.

- Actualizar la documentación técnica cada vez se emitan nuevas revisiones y retirar los documentos superados del frente de trabajo. Los cambios en los documentos técnicos deben ser difundidos al personal involucrado en la actividad.
- Verificar que los materiales, equipos de medición y de ensayos que se utilicen, cuenten con los Certificados de Calidad y Calibración vigentes.
- Asegurar que el personal que realiza labores específicas o actividades de alto riesgo tenga la capacitación requerida (3.4 Estándares SSOMA de AAQ – SMI).

2.4. JUSTIFICACIÓN DE LA ACTIVIDAD PROFESIONAL

La importancia de tener un talud fortificado que ofrezca seguridad permanente, esto significa reforzar el suelo a medida que se excava mediante la inyección e instalación de pernos los cuales cosen eventuales fallas, así como el recubrimiento de superficie con shotcrete, concretamente esto minimiza los deslizamientos de suelo o roca en lo largo del perímetro que bordea el ingreso a túnel, considerando además que alrededor del pie de talud se construirán diversos elementos que forman parte del canal de transporte de relaves, es así la importancia justificada de realizar un trabajo de calidad en la fortificación.

2.5. RESULTADOS ESPERADOS

Entregar un talud debidamente fortificada, cumpliendo con todos los estándares de calidad y procedimiento constructivo estipulados por la empresa supervisora Fluor (SMI) y Arcadis. Ello ofrecerá una seguridad al personal y equipos que harán uso del área de trabajo ubicado en el ingreso a túnel y pie de talud.

CAPITULO III MARCO TEÓRICO

3.1. BASES TEÓRICAS DE LA METODOLOGÍAS O ACTIVIDADES REALIZADAS

En el presente capitulo se darán a conocer los conceptos básicos referidos a la fortificación de talud.

3.2. FORTIFICACIÓN DE TALUD

La fortificación en taludes son técnicas usadas en la actualidad para minimizar los movimientos de tierra o aprovechar los espacios, y dependerá de la calidad y tipo del terreno a sostener (roca o suelos), la presencia de nivel freático, altura del talud, discontinuidades, etc. Ello se determina según los estudios geológicos que ademas pueden establecerse los planes a seguir y consecutivamente su adecuada instalación de la fortificación, ya que el reconocimiento y tratamiento oportuno del terreno peligroso, es vital para evitar que se produzcan accidentes, pérdidas en la producción o daños en el equipo.

Existen diferentes tipos de rocas, cada una de las cuales tienen sus propias características y propiedades físicas, existen también, diferentes situaciones que requieren el uso de fortificación adicional para consolidar los estratos de la roca, afirmar los bloques y prevenir la caída de roca.

Se debe conocer conceptos generales de sostenimiento y fortificación de talud, que además destaquen aspectos de seguridad, los cuales siempre deben tomarse en cuenta para la secuencia normal del trabajo. El sostenimiento adecuado del terreno es esencial para garantizar la seguridad, tanto de las personas como los equipos que operan en el área. Todo depende exclusivamente de la calidad de su instalación, una Instalación inadecuada puede ser extremadamente peligrosa debido a que va existir un falso sentido de seguridad tanto para las personas y/o equipos.

3.2.1. Aspectos generales

La fortificación en talud, consiste básicamente en recubrir o reforzar el manto de una superficie, mediante elemento de sustento, tales como: mallas, pernos, hormigon, o una combinación de ellos. La fortificación en labores mineras, es una actividad que constituye una importante contribución a la seguridad, por lo tanto, los encargados de esta importante labor minera tienen una gran responsabilidad y deben estar seguros que su trabajo esté bien hecho, teniendo los siguientes objetivos básicos:

- Evitar derrumbes
- Proteger a los trabajadores, equipos, herramientas y materiales
- Evitar deformaciones durante las labores de fortificación.

El Reglamento de Seguridad Minera (D.S. Nº132, Capítulo Sexto "Fortificación", articulo 157 - chile) Indica que: "Los trabajos deben ser provistos, sin retardo, del sostenimiento más adecuado a la naturaleza del terreno y solamente podrán quedar sin fortificación los sectores en los cuales las mediciones, los ensayos, su análisis y la experiencia en sectores de comportamiento conocido, hayan demostrado su condición de autosoporte consecuente con la presencia de presiones que se mantienen por debajo de los límites críticos que la roca natural es capaz de soportar." Las principales funciones que debe cumplir un sistema de fortificación son:

- Reforzar el macizo rocoso para fortalecerlo, permitiendo que éste se soporte por sí mismo, aminorando de esta forma el fracturamiento progresivo que sufre.
- Retener la roca fracturada en las superficies de la excavación (zona plástica), por razones de seguridad.
- Sostener o adherir fuertemente el o los elementos del sistema de soporte al fondo de la roca estable y prevenir el fracturamiento de roca por efecto de la gravedad.

La fortificación se realiza en todas las labores mineras tales como:

- Galerías
- Chimeneas
- Preparación y hundimiento
- Caserones (temporal)
- Zanjas (temporal)
- Talud

Un sistema de soporte incluye una combinación de elementos, en el cual, cada uno de ellos provee una o más de las funciones descritas anteriormente. Algunos elementos actúan en paralelo y disipan la energía de deformación sinérgicamente, mientras que otros, actúan en serie por transferencia de cargas entre los elementos de soporte (malla a pernos o hormigón a pernos).

La interacción entre los elementos del sistema de soporte, determinará la capacidad del sistema de fortificación. A continuación, se hace una descripción de los diferentes tipos de elementos para el sostenimiento de terrenos.

3.2.2. Elementos de fortificación

El uso de elementos para el sostenimiento de talud ha llevado al hombre a ir perfeccionando cada vez más las técnicas de fortificación. Con el transcurso de los años, se han desarrollado y probado diferentes elementos, que cada vez se adecuan en mejor forma a las necesidades. Estos elementos son cada vez más livianos, resistentes y fáciles de instalar.

3.2.2.1. Pernos

Se usan diferentes tipos de pernos de anclaje. La diferencia solo radica en su diseño que corresponde a variedades del mismo concepto. Sin embargo, es posible clasificar a estos de acuerdo al sistema de anclaje o sujeción. Este puede ser anclaje puntual (extremo) o sistemático a lo largo de toda la barra del perno o anclaje repartido. Solamente los más ampliamente difundidos se considerará en la siguiente clasificación:

- Pernos anclados mecánicamente
- Pernos anclados con resina o cemento
- Pernos anclados por fricción

Debido a los riesgos propios que conlleva el empernado de roca, su instalación se debe efectuar con el cuidado que merece. Es por ésta razón que se debe hacer lo posible por capacitar a todo el personal para que puedan aplicar los procedimientos técnicos del sostenimiento en forma adecuada. Por su parte, los supervisores deben velar por que dichos procedimientos se apliquen siempre. La selección y el método de instalación de un perno para roca, dependen de lo siguiente; el tipo de roca, el tamaño y la dirección del movimiento del macizo rocoso, la presencia de agua o humedad y la duración planeada para la labor.

A) Pernos anclados mecánicamente

Un perno de anclaje mecánico, consiste en una varilla de acero usualmente de 16 mm de diámetro, dotado en su extremo de un anclaje mecánico de expansión que va al fondo del taladro.

Su extremo opuesto puede ser de cabeza forjada o con rosca, en donde va una placa de base que es plana o cóncava y una tuerca, para presionar la roca. Siempre y cuando la varilla no tenga cabeza forjada, se pueden usar varios tipos de placas de acuerdo a las necesidades de instalación requeridas.

Este tipo de pernos es relativamente barato. Su acción de reforzamiento de la roca es inmediata después de su instalación. Mediante rotación, se aplica un torque de 135 a 340 MN (100 a 250 lb/pie) a la cabeza del perno, el cual acumula tensión en el perno, creando la interacción en la roca.

Las siguientes consideraciones son importantes para su utilización:

- Su uso es limitado a rocas moderadamente duras, masivas, con bloques o estratificada, sin presencia de agua. En rocas muy duras, fracturadas y débiles no son recomendables, debido a que el anclaje podría deslizarse bajo la acción de las cargas. En rocas sometidas a altos esfuerzos tampoco es recomendable.
- El diámetro del taladro es crítico para el anclaje, recomendándose uno de 35 a 38 mm para pernos comúnmente utilizados. Pierden su capacidad de anclaje como resultado de las vibraciones de la voladura o el astillamiento de la roca detrás de la placa, debido a altas fuerzas de contacto, por lo que no es recomendable utilizarlos en terrenos cercanos a áreas de voladura.
- Sólo pueden ser usados para reforzamiento temporal. Si son utilizados para reforzamiento permanente, éstos deben ser protegidos de la corrosión si hay presencia de agua y deben ser postcementados con pasta de cemento entre la varilla y la pared del taladro. Proporcionan una tensión limitada que raramente sobrepasan las 12 TM.
- El perno de anclaje con cabeza de expansión es el más común de este tipo de anclaje mecánico. Al introducir el perno en la cuña de la cabeza de expansión, ésta se expande y queda sujeta en las paredes de la roca dentro de la perforación. Este sistema es usado tanto en las labores mineras como en las de ingeniería civil. Con muy pocas excepciones, estos pernos de anclaje se usan en rocas medianamente duras o duras. No es recomendable usar en rocas muy duras, pues la cabeza de expansión puede que no penetre adecuadamente en las paredes de la perforación y con el tiempo resbalar. En lugares donde la labor permanecerá por muchos años se puede rellenar con cemento. Los pernos de anclaje constan de las siguientes partes:

- Cabeza de expansión
- Perno de anclaje
- Plancha metálica (4' x 4' y 1/4" de espesor)
- Tuerca del perno

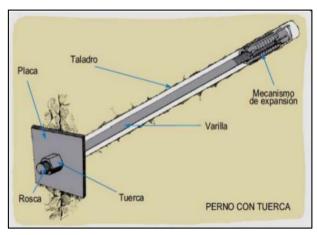


Figura 6. Pernos anclados mecánicamente

Fuente: Pagina Web INACAP

Ventajas

- Relativamente de bajo costo
- Trabaja de manera inmediata
- Al girar el perno, se aplica presión lateral en la cabeza del perno y de esta manera se acumula tensión en el mismo
- Con un relleno posterior de cemento el perno puede servir como fortificación permanente
- En rocas duras el perno puede soportar cargas altas
- Es un sistema versátil para fortificación en rocas duras

Desventajas:

- Su uso está limitado a rocas moderadamente duras a duras.
- Difícil de instalar.
- Debe ser monitoreado después de su instalación.
- Pierde capacidad debido a tronaduras cercanas o cuando la roca se fractura alrededor de la zona de expansión.

B) Pernos anclados con resina o cemento

Consiste en una varilla de fierro o acero, con un extremo biselado, que es confinado dentro del taladro por medio de cemento (en cartuchos o inyectados), resina (en cartuchos) o resina y cemento.

El anclaje entre la varilla y la roca es proporcionado a lo largo de la longitud completa del elemento de refuerzo, por tres mecanismos: adhesión química, fricción y fijación, siendo los dos últimos mecanismos los de mayor importancia, puesto que la eficacia de estos pernos está en función de la adherencia entre el fierro y la roca proporcionada por el cementante, que a su vez cumple una función de protección contra la corrosión, aumentando la vida útil del perno.

De acuerdo a esta función, en presencia de agua, particularmente en agua ácida, el agente cementante recomendado será la resina, en condiciones de ausencia de agua será el cemento.

Dentro de este tipo de pernos, los de mayor utilización en el país son: la varilla de fierro corrugado, generalmente de 20 mm de diámetro y la barra helicoidal de 22 mm de diámetro, con longitudes variables (de 5' a 12'). La primera es ya un tipo de perno convencional en nuestro medio, la segunda es de reciente introducción en la industria minera.

La barra helicoidal, tiene la forma de una rosca continua a lo largo de toda su longitud, esta característica le da múltiples ventajas comparada a la anterior. Entre otros, su mayor diámetro le confiere mayor resistencia y su rosca constante permite el reajuste de la placa contra la pared rocosa. La capacidad de anclaje de las varillas de fierro corrugado es del orden de 12 TM, mientras que de las barras helicoidales superan las 18 TM.

Las siguientes consideraciones son importantes para su utilización:

- Los pernos de varilla cementados o con resina son generalmente usados como refuerzo permanente, pero también pueden ser utilizados como refuerzo temporal en varias condiciones de roca.
- Tanto para rocas de buena a mala calidad, constituye el mejor sistema para rocas de muy mala calidad y también para rocas en ambientes de altos esfuerzos. En presencia de discontinuidades abiertas y/o vacías, no es recomendable su uso a menos que la inyección de la pasta de cemento pueda ser chequeada.

- Cuando se usa cemento (en cartuchos o inyectado), se requiere varios días de curado antes que el perno trabaje a carga completa, pero apropiadamente instalados son competentes y durables, con alta resistencia en condiciones de roca dura. Tienen larga vida útil y constituyen el sistema más versátil de pernos de roca.
- El uso de varillas con cemento inyectado es frecuentemente el sistema de sostenimiento más barato, pero no se debe usar en taladros con agua y tampoco se debe tensar inmediatamente. El diámetro requerido por los taladros es 32 a 36 mm.
- Cuando se usa resina, sea ésta de fraguado rápido (menos de 30 segundos) o fraguado lento (2 a 4 minutos), el perno trabaja a carga completa en más o menos 5 minutos, permitiendo así pretensar el perno e instalarlo en presencia de filtraciones de agua.
- La resina viene en cartuchos con el catalizador separado de la resina y por efecto de la rotación del perno al momento de introducir al taladro, éstos se mezclan generando el fraguado.
- Este sistema proporciona una alta capacidad de carga en condiciones de roca dura, resistente a la corrosión y a las vibraciones del terreno y brinda acción de refuerzo inmediato después de su instalación, aunque su costo es mayor que los pernos cementados (en cartucho o inyectado).
- El diámetro del taladro es crucial para el mezclado y fraguado de la resina, para varillas de 20 mm el diámetro máximo debe ser 32 mm.
- Se pueden instalar las varillas combinando la resina de fraguado rápido con el cemento (en cartuchos o inyectado). En este caso, la resina va al fondo del taladro y el resto es llenado con lechada de cemento o cartuchos de cemento. Una de las razones para emplear este sistema es disminuir los costos.
- En general es importante chequear la calidad del cemento y de la resina antes de su uso, desde que son muy sensibles al almacenamiento subterráneo por largos periodos de tiempo, éstas tienen una vida limitada indicada por el fabricante.

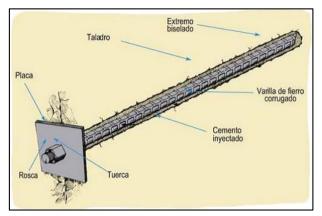


Figura 7. Pernos anclados con resina o cemento

Fuente: Pagina Web INACAP

Ventajas:

- Rápida acción después de haber sido instalado
- Si una resina de rápido fraguado se usa como adherente, el perno puede ser permanentemente presionado
- En instalaciones permanentes el perno puede tener alta resistencia a la corrosión.

Desventajas:

- Dificultad con los cartuchos de resina en ambientes subterráneos que pueden afectar su uso
- En determinados casos su manipulación representa un riesgo

C) Pernos anclados por fricción

Estos pernos representan el más reciente desarrollo en la técnica del anclado. Existen dos tipos:

- Split sets
- Swellex

C.1. Split sets

Los split sets, conjuntamente con los swellex, representan el más reciente desarrollo de técnicas de reforzamiento de roca, ambos trabajan por fricción (resistencia al deslizamiento) a lo largo de toda la longitud del taladro. Aunque los dos trabajan con el mismo principio, tienen diferentes mecanismos de sostenimiento, como veremos más adelante.

El split set, consiste de un tubo ranurado a lo largo de su longitud,uno de los extremos es ahusado y el otro lleva un anillo soldado para mantener la platina.

Al ser introducido el perno a presión dentro de un taladro de menor diámetro, se genera una presión radial a lo largo de toda su longitud contra las paredes del taladro, cerrando parcialmente la ranura durante este proceso.

La fricción en el contacto con la superficie del taladro y la superficie externa del tubo ranurado constituye el anclaje, el cual se opondrá al movimiento o separación de la roca circundante al perno, logrando así indirectamente una tensión de carga.

El diámetro de los tubos ranurados varía de 35 a 46 mm, con longitudes de 5 a 12 pies. Pueden alcanzar valores de anclaje de 1 a 1.5 toneladas por pie de longitud del perno, dependiendo principalmente del diámetro de la perforación efectuada, longitud de la zona del anclaje y tipo de roca.

Las siguientes consideraciones son importantes para su utilización:

Los split sets son utilizados mayormente para reforzamiento temporal, usualmente conformando sistemas combinados de refuerzo en terrenos de calidad regular a mala. En roca intensamente fracturada y débil no es recomendable su uso.

Su instalación es simple, sólo se requiere una máquina jackleg o un jumbo. Proporciona acción de refuerzo inmediato después de su instalación y permite una fácil instalación de la malla.

El diámetro del taladro es crucial para su eficacia, el diámetro recomendado para los split sets de 39 mm es de 35 a 38 mm, con diámetros más grandes se corre el riesgo de un anclaje deficiente y con diámetros más pequeños es muy difícil introducirlos.

Son susceptibles a la corrosión en presencia de agua, a menos que sean galvanizados. En mayores longitudes de split sets, puede ser dificultosa la correcta instalación. Los split sets son relativamente costosos.

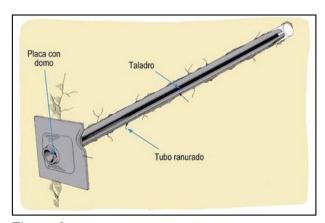


Figura 8. Pernos anclados Split set

Fuente: Pagina Web INACAP



Figura 9. Pernos anclados Split set, frente

Fuente: Pagina Web INACAP



Figura 10. Pernos anclados Split set, perfil

Fuente: Pagina Web INACAP

C.2. Swellex

También es un perno de anclaje por fricción, pero en este caso la resistencia friccional al deslizamiento se combina con el ajuste, es decir, el mecanismo de anclaje es por fricción y por ajuste mecánico.

El perno swellex está formado por un tubo de diámetro original de 41 mm y puede tener de 0.6 a 12 m de longitud o más (en piezas conectables), el cual es plegado durante su fabricación para crear una unidad de 25 a 28 mm de diámetro. Éste es insertado en un taladro de 32 a 39 mm de diámetro. No se requiere ninguna fuerza de empuje durante su inserción.

La varilla es activada por inyección de agua a alta presión (aproximadamente 30 MPa ó 300 bar) al interior del tubo plegado, el cual infla al mismo y lo pone en contacto con las paredes del taladro, adaptándose a las irregularidades de la superficie del taladro, así se consigue el anclaje.

Una vez expandido el tubo, se genera una tensión de contacto entre el tubo y la pared del taladro, produciendo dos tipos de fuerzas: una presión o fuerza radial perpendicular a su eje y una fuerza de rozamiento estático, en toda su longitud, cuya magnitud depende de la estructura de la roca.

Tienen buena respuesta a los efectos cortantes de la roca. En roca dura, 0.5 m de longitud del perno, proporciona una resistencia a la tracción igual a su carga de rotura. Dada su gran flexibilidad, éstos pueden instalarse en longitudes de hasta 3 veces la altura de la labor.

Es de instalación sencilla y rápida, el efecto de refuerzo es inmediato, y está provisto de arandelas para colocar la malla en cualquier momento.

El principal problema es la corrosión, aunque las nuevas versiones vienen cubiertas con una capa elástica protectora o son de acero inoxidable. Son más costosos que los split sets

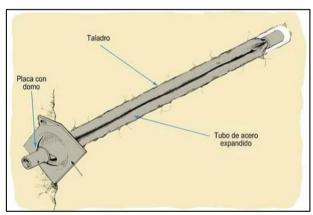


Figura 11. Pernos anclados Swellex

Fuente: Pagina Web INACAP



Figura 12. Pernos Swellex antes de una inflación

Fuente: Pagina Web INACAP



Figura 13. Pernos Swellex inflado

Fuente: Pagina Web INACAP

Ventajas:

- Instalación rápida y simple
- El soporte es inmediato después de su instalación
- Puede ser usado en una variedad de condiciones de terreno
- La instalación causa contracciones a lo largo del perno, esto tensiona efectivamente la plancha contra la superficie de la roca

Desventajas:

- Relativamente caro
- Se requiere protección contra la corrosión si se usa en instalaciones permanentes
- Se requiere una bomba para su instalación. (Swellex)

Los pernos de anclaje sirven para fortificar donde existe peligro de caída de rocas, también su uso es para asegurar fracturas grandes u otras áreas de roca insegura que no pudieron ser eliminadas mediante la acuñadura.

existen también los pernos autoperforantes, que son utilizados principalmente en macizos rocosos de mala calidad, se instalan en forma mecanizada con Jumbos de perforación. Se emplean en suelos y macizos rocosos, donde las condiciones del terreno hacen que las paredes de la perforación colapsen, impidiendo la normal instalación de cualquier soporte estándar.

Este tipo de perno, consiste en una barra roscada en sentido izquierdo en toda su longitud, estas barras constan de una perforación central la cual sirve para el paso de aire o agua de barrido de la perforación, y también para la inyección de la lechada que puede ser desde el principio de la perforación o al final de ésta. Para la prolongación del perno, se utiliza una copla y para la perforación e instalación de este, se utilizan bits de diferentes tipos dependiendo del suelo o roca.

3.2.2.2. Mallas de acero

Las mallas de acero para fortificación son fabricadas por alambre de acero especial de alta resistencia, en diferentes grosores, que permitirían manejar una mayor distancia entre los anclajes. Su uso es especialmente indicado en zonas comprometidas por estallidos de rocas o donde el macizo rocoso está muy alterado y por lo tanto muy fragmentado.

El alambre está protegido contra la corrosión por una aleación especial cuatro veces superior al galvanizado habitual, lo que lo hace útil en ambientes mineros. En la construcción habitualmente se utilizan dos tipos de mallas que son:

- Mallas Electro soldadas
- Mallas Tejidas, trenzadas o de "bizcocho"

A) Malla electro soldada

Las mallas electro soldadas se caracterizan por tener medidas y pesos conocidos, tienen uniones más sólidas y terminaciones de alta calidad, al tener uniones soldadas que no se «corren», las secciones de acero se mantienen sin variación y por tratarse de elementos prefabricados, las mallas soldadas son fáciles y rápidas de instalar, ahorrando tiempo y dinero.

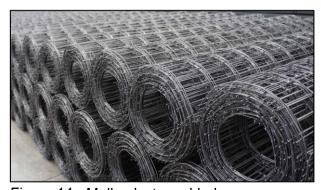


Figura 14. Malla electro soldada

Fuente: Pagina Web Fortificación de minias (Chile)

B) Mallas tejidas, trenzadas o de "bizcocho"

La malla tejida o de "bizcocho" se identifican por su flexibilidad y capacidad de absorber importantes cantidades de energía, dependiendo de su instalación. Es muy eficiente en la retención de bloques pequeños inestables, provocados por eventos sísmicos, activaciones estructurales y otros.

Para la fortificación, las mallas se instalan apegadas a las paredes de la labor, con todas sus singularidades, siendo afirmadas con pernos de anclaje o con lechada, dependiendo de la durabilidad y afianzadas a la superficie de la roca con planchuelas y tuercas. Entre una y otra malla deben ser traslapadas en sus bordes periféricos. Las metálicas se usan como parte de sistemas de fortificación, y es un buen complemento al hormigón.

Robinson Jara, explica que "las mallas tejidas de alambre galvanizado nacen como alternativa resistente, práctica y de fácil instalación y se utiliza en combinación con el perno helicoidal". Asimismo, actúan como soporte pasivo en los sistemas de fortificación, cubriendo las superficies rocosas expuestas conteniendo posibles desprendimientos.

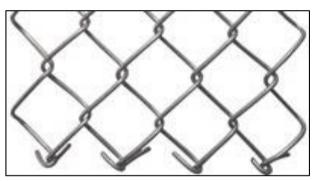


Figura 15. Malla tejida

Fuente: Pagina Web Fortificación de minias (Chile)



Figura 16. Rollo de malla tejida

Fuente: Pagina Web Fortificación de minias (Chile)

3.2.2.3. Hormigón proyectado

El hormigón proyectado es un material transportado a través de una manguera que se lanza neumáticamente a alta velocidad, contra una superficie. La fuerza con que el hormigón o mortero llega a la superficie, hace que la mezcla se compacte logrando que esta se sostenga a sí misma, sin escurrir, incluso en aplicaciones verticales y sobre la cabeza. Este sistema, relativamente nuevo y que ha tenido en los últimos años un gran desarrollo, solo o combinado con otros métodos activos de sostenimiento, daría mayor rapidez, seguridad y menor costo a la faena.

La teoría del sostenimiento por shotcrete se basa en que todo macizo rocoso tiene una tensión interna estable la que se ve alterada cuando, por efecto de la construcción del túnel, se efectúa una perforación en él. Si la roca está muy averiada por efectos de fallas, meteorización y/o el disparo, la fricción de las partes quebradas no será suficiente para detener el movimiento de los fragmentos; es decir, este punto de la excavación es ahora inestable y trata de desplazarse en dirección de la menor fuerza, o sea, hacia adentro del túnel.

Asimismo, investigaciones han demostrado que, si las rocas quebradas alrededor del túnel están ligadas entre sí y se soportan unas a otras, la estabilidad se recupera, logrando que la roca se autosoporte



Figura 17. Fortificación con hormigón.

Fuente: Sonami

3.2.2.4. Maquinaria

Además, de los implementos que hacen posible la fortificación existen las maquinas que montan estos elementos, es por eso que en el mercado de la maquinaria se ha estado innovando en los equipos de instalación de estos materiales constructivos, los que hacen que la obra sea más segura y productiva.

a) Resemin modelo bolter 88 D.- Que consiste en la instalación de mallas y pernos en forma simultánea, incorporando un sistema de lanzado de cartuchos automático. Ángel Briones, gerente de Marketing y Ventas de Subterra Maquinaria Minera, cuenta que los equipos de esta nueva generación de empernadores, pueden ser habilitados con barrido semihúmedo y cabina cerrada presurizada con aire acondicionado cumpliendo estándares de calidad.

Es un equipo habilitado para perno de 2,40 m con perforación de barra de 9 pies y bit de 38 milímetros. También, está apto para la instalación de perno helicoidal; con sistema de lanzado de cartuchos y mecanismo de malla biscocho.



Figura 18. Maquinaria Resemin modelo bolter 88 d

Fuente: Pagina web Tromax

b) Thom–katt.- Consiste en una bomba de concreto operada hidráulica y eléctricamente, diseñada para bombear concreto húmedo a través de un sistema de suministro por tuberías o mangueras, permite la unidad bombear las más difíciles mezclas dentro de las especificaciones y los rangos publicados.

La operación normal es controlada por el panel de control convenientemente localizado en la unidad. Un control remoto versátil de 3 funciones para arranque, parada y reversa permitiría que la unidad pueda ser controlada desde 30 m de distancia.



Figura 19. Equipo Thom-Katt

Fuente: Pagina web Tromax

c) Boltec ec.- Equipo fortificador de roca (para estabilizar la masa rocosa en minas de interior y en la excavación de túneles) mecanizada para longitudes de bulón de 1,5 a 6 metros y alturas de techo de hasta 13 metros. Asimismo, está equipada con el sistema de control RCS de Atlas Copco para posicionamiento, perforación y bulonado. Incorpora el martillo hidráulico COP 1132 o COP 1435, diseñados para este proceso de fortificación. Igualmente, cuenta con un chasis articulado electrónico con tracción a las cuatro ruedas y plataforma integrada para un brazo de manejo de pantalla.



Figura 20. Maquinaria Boltec ec

Fuente: Pagina web Tromax

d) Roboshot normet alpha 20.- Se utiliza para la inyección y bombeo de hormigón. Asimismo, permite mezclar el hormigón con los diferentes aditivos para el hormigón según lo requiera el proyecto, los cuales, entre otras cosas, mejoran su adherencia y aceleran su fraguado.

Alcanza alturas de inyección de aproximadamente de 9 m, su brazo tiene un rango de giro cercano a 270° y posee un estanque de almacenamiento de 400 litros. Su diseño le consiente trabajar en superficie para fortificación de taludes y también en túneles y piques subterráneos.



Figura 21. Maquinaria Roboshot normet

Fuente: Pagina web Tromax

e) Junjin jd800e.- Permite perforar en pequeño y mediano diámetro desde 38 mm hasta 102 mm y alcanza profundidades de perforación de hasta 20 m. También, es posible utilizarlo para la instalación de pernos autoperforantes.



Figura 22. Maquinaria Junjin JD800E

Fuente: Pagina web Tromax

CAPITULO IV

DESCRIPCIÓN DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES

4.1. DESCRIPCIÓN DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES

4.1.1. Enfoque de las actividades profesionales

Las actividades que se mencionan en el presente trabajo de suficiencia profesional se enfocan a la ejecución y supervisión de los trabajos comprendidos a la fortificación de talud en el portal de entrada del túnel capillune – cortadera, ubicada en el área 4000 del proyecto a 3400 m.s.n.m. Para lo cual fue necesario emplear documentos técnicos como; Planos, RFI, red line, JSA, normas, especificaciones técnicas y estándares de seguridad, salud ocupacional y medio ambiente de AAQ – SMI.

4.1.2. Alcance de las actividades profesionales

En la etapa de ejecución y supervisión de los trabajos que comprenden la fortificación de talud en el portal de entrada, fue de mucha importancia emplear la planificación, coordinación y replanteo desde los trabajos preliminares, excavación y conformación de talud, liberación, inyección de pernos, malla y finalmente lanzado de shotcrete, todo esto con el objeto de minimizar situaciones problemáticas que puedan generar desgaste en la relación entre el cliente AAQ y profesionalmente-profesional durante la ejecución de la obra.

4.1.3. Entregables de las actividades profesionales

Cumpliendo con la labor de supervisor de producción, se ejecutó trabajos de fortificación de talud en el portal de entrada del túnel capillune - cortadera. El mismo que consta de tres actividades relacionadas unas a otras como son:

- a) Construcción de zanja de coronación (Contrafoso)
- b) Sostenimiento y fortificación
- c) Falso túnel

4.1.3.1. Conceptos básicos y/o definiciones

 JSA: Análisis de riesgo de trabajo, un sistema que identifica los riesgos asociados en cada paso del trabajo y desarrolla soluciones para cada riesgo, eliminando o controlando el peligro.

- RFI: Solicitud de Información, formato mediante el cual se desarrolla las modificaciones a los documentos técnicos del proyecto, planos y especificaciones, según nuevas condiciones in situ debidamente justificada.
- OOCC: Obras civiles, equipo de trabajo responsable de llevar acabo todos los trabajos comprendidos en la construcción civil y totalmente ajenos a los trabajos relacionados a la construcción del túnel.
- **EPPs:** Equipo de protección personal, son equipos, piezas o dispositivos de control más usadas para disminuir el nivel de riesgo a la que pueda estar expuesta una persona durante sus actividades diarias de trabajo.
- IPERC Continuo: Esta es una herramienta de gestión de seguridad y salud ocupacional que permite establecer el estándar de trabajo seguro mediante la identificación de peligro y riesgo, así como la proporción de sus controles para la realización de las actividades
- HSE: Salud, seguridad y medio ambiente y/o H&S: Salud y seguridad
- Life Critical: Actividades criticas consideradas por el proyecto.
- Lookahead: Es un cronograma de ejecución a mediano plazo, que cubre el horizonte de tiempo más conveniente para el Proyecto
- ATS: Análisis de Trabajo Seguro, formato que se desarrolla antes del inicio de las actividades, donde se analiza los riesgos y se aplican las medidas de control razonable.
- Peligro: Fuente de energía, material o situación con potencial de producir daño en términos de una lesión o enfermedad, daño a la propiedad, al ambiente de trabajo o a una combinación de ambos.
- Riesgo: Es el resultado de la probabilidad y consecuencia que ocurra un hecho especifico peligroso.
- Incidente. Un acontecimiento no deseado, que tiene el potencial de crear lesiones a las personas la propiedad o al medio ambiente.
- Accidente: Acontecimiento no deseado que produce daño a las personas, a la propiedad y al medio ambiente.
- Acarreo: Transporte de material desde un frente de trabajo hacia un destino o acopio determinado de acuerdo al tipo de material.
- Talud máximo y mínimo: Angulo de reposo de un material respecto a una superficie horizontal.

- Excavación: Movimiento de tierras realizado a cielo abierto cualquier cavidad o depresión en la superficie de la tierra realizada por el hombre y formada por remoción de suelo, la que puede producir condiciones de terreno potencialmente inestable debido a la obra de excavación.
- Excavación localizada: Es el movimiento de tierra, ejecutados lo más a menudo con procedimientos particulares (incluso a mano), sea al aire libre en seco o en presencia de agua.
- Terreno suelto: Es aquel que puede excavarse a mano o mecánicamente sin previa disgregación, esto es, directamente por medio de herramientas cortantes que penetran por simple presión, o bien, por un ablandamiento por percusión con útiles cortantes que los dejan en condiciones de ser recogidos con la pala.
- Terreno rocoso: Es aquel que antes de su extracción ha de romperse, dislocarse o desagregarse, ya sea por medio de explosivos o mecánicamente con ayuda de equipo pesado o con herramientas de mano como el pico de roca.
- Excavación en fango: Movimiento del material que contiene una cantidad excesiva de agua y suelo indeseable.
- Depósito de Material: Zonas de descarga temporal o definitiva de acuerdo al tipo de material.
- Suelos Tipo A: Son suelos cohesivos con una resistencia a la compresión ilimitada de 1.5 toneladas o más por pie cuadrado (144 kPa).
 Ejemplos: arcilla, arcilla limosa, arcilla arenácea, greda y en algunos casos, greda de arcilla limosa y greda de arcilla arenácea.
- Suelos Tipo B: Son suelos cohesivos con una resistencia a la compresión ilimitada mayor de 0.5 toneladas por pie cuadrado (48 kPa) pero menor de 1.5 toneladas por pie cuadrado (144 kPa). Ejemplos: grava angular; limo; tierra negra de limo.
- Suelos Tipo C: Son suelos cohesivos con una resistencia a la compresión ilimitada de 0.5 toneladas o menos por pie cuadrado (48 kPa). Ejemplos: grava, arena y arena arcillosa, suelo sumergido, suelo del cual filtra agua y roca sumergida que no es estable.
- Bancos: Método de protección para los derrumbes, que se logra dando forma de escalones a los lados de la excavación.

- Zanja de Coronación: Son excavaciones lineales abiertas que se construyen en la parte superior de los taludes con el fin de canalizar el agua y evitar el escurrimiento de las aguas en taludes y evitar la erosión.
- Talud: Inclinación de un terreno, en nuestro caso se trata de taludes naturales o producidos por el corte de la carretera que en algunos casos pueden ser verticales y que por su altura y pendiente pronunciada necesitan atención y cuidado.
- Barreta: Herramienta alargada de acero macizo de longitud aproximada de 1.80 m y diámetro de 1" que sirve para acuñar sobre una superficie o golpear para desquinchar.
- Arnés: Equipo de seguridad, para realizar trabajos en altura.
- Cáncamos: Herramienta alargada de acero macizo de longitud aproximado de 1.50 m y de 1" de diámetro que sirve para anclar la soga que garantiza la seguridad del trabajador que está trabajando en el talud.
- **Desquinche:** Actividad de desate de rocas o material suelto que por su posición pueden caer y causar algún daño.
- Pala: Es un instrumento o herramienta de mano compuesta de una placa metálica y un cabo de madera, la placa puede terminar recta y en este caso sirve para cavar zanjas, para hacer revolturas, morteros y mezclas, emparejar superficies, etc.
- Pico: Es una herramienta consistente en un cabo o mango de madera con una pieza larga de fierro en su extremo. Esta pieza puede terminar en dos puntas o en una punta, en un extremo y un corte angosto en el otro.
- Carretilla de mano: Herramienta de transporte y trabajo, consta de una caja metálica gruesa apoyada en una rueda delantera, sirve para transportar materiales de construcción de toda clase.
- Cinta Métrica: Es un instrumento de medición elaborado normalmente de una cinta metálica flexible cubierta por un cascaron plástico. Existen de muchos tamaños en función de la longitud, las más usuales ven de 2 a 10 metros
- Nivel de mano: Es un instrumento utilizado para corroborar la horizontalidad o verticalidad de un elemento, funciona con una burbuja de aire en dentro de un recipiente lleno con algún líquido y algunas marcas en el exterior, cuando la burbuja se encuentra a la misma distancia de las marcas centrales se está a nivel.

- Trazo y Replanteo: Corresponde a las actividades de trazo y alineamiento de los accesos a diseñar, tener en cuenta que las actividades posteriores el diseño, se denominan Replanteo, que consiste en plasmar en campo el diseño del acceso a construir.
- Estación Total: Se denomina estación total a un instrumento electroóptico utilizado en topografía, cuyo funcionamiento se apoya en la
 tecnología electrónica. Consiste en la incorporación de un distanciómetro
 y un microprocesador a un teodolito electrónico. Con este equipo se
 pueden realizar los levantamientos topográficos y replanteos a detalle
 para procesar en gabinete.

Alerta de tormentas eléctricas:

- Alerta Amarilla: Primera Alerta de Advertencia- indica la aproximación de una tormenta eléctrica a la zona de trabajo. A 32 km.
- Alerta Naranja: Segunda Alerta de Advertencia- indica la aproximación de una tormenta eléctrica a la zona de trabajo. A 16 km.
- Alerta Roja: Tercera Alerta de Advertencia- indica la aproximación de una tormenta eléctrica a la zona de trabajo. A 8 km.
- Barretilla de Aluminio: Juego de barretilla de Aluminio especializado para el desate de roca, medidas variables (recomendado de 6´, 8´y 10´) y modelos angular, plano y lápiz.
- **Berma:** Franja de terreno al pie del talud que sirve de plataforma para los trabajos de fortificación, evitan la caída de material al nivel inferior.
- Andamio Homologado: Armazón desmontable constituido por una estructura metálica provisional que permite el acceso de los obreros a los distintos puntos de construcción.
- Calibradores: Tochos pequeños de acero que cumplen la función de medir el espesor del concreto lanzado.
- Desbroce: Retiro del material suelto superficial de una excavación, primera etapa del movimiento de tierras.

- Malla Tejida Galvanizada: La malla tejida es fabricada con alambre de acero galvanizado BWG 6, obteniendo un producto que garantiza duración aún en zonas de alta corrosión ya que son altamente resistentes. Versátil, adaptable a cualquier proyecto, siendo ideal su instalación en ambientes o espacios con requerimiento orientados a la seguridad.
- Perforación: Es la primera operación en la preparación de una voladura, su propósito es el de abrir en la roca huecos cilíndricos destinados a alojar al explosivo y sus accesorios iniciadores, denominados taladros.
- Perforadora Neumática: Equipo manual especializado para perforación en roca.
- Perno Helicoidal: El empernado de pernos helicoidales, es una técnica de sostenimiento que, en esencia, consiste en anclar en el interior de las rocas una barra de material resistente que aporta una resistencia a tracción y, confinando al macizo rocoso.
- Pretil: Muro protector de poca altura a los lados de una vía o en el borde de una pista, terraza, balcón, etc., construido para preservar de caídas.
- Roca Descompuesta: Es aquel que puede excavarse a mano o mecánicamente sin previa disgregación, esto es, directamente por medio de herramientas cortantes que penetran por simple presión, o bien, por un ablandamiento por percusión con útiles cortantes para ser recogidos con la pala.
- Roca Meteorizada: La decoloración indica meteorización de la roca y en las superficies de las discontinuidades. La roca en su totalidad puede estar decolorada por la meteorización y puede estar externamente algo más débil que en su condición fresca.
- Rock Drill: Equipo especializado para perforación en roca de superficie.
- Concreto Lanzado: Es una mezcla de cemento y arena pre-mezclado, el cual es lanzado hacia una superficie vertical y/u horizontal, mediante una bomba proyectora empleando un flujo de aire comprimido, compactándose al mismo tiempo por la fuerza del impacto, aunque una parte cae por el mismo efecto, lo cual es una característica del concreto proyectado

- Jumbo: Maquinaria de perforación, de uno, dos, tres o cuatro brazos para optimizar tiempo, que sirve para realizar los barrenos/tiros para poder introducir las cañas con el explosivo y realizar los taladros de sostenimiento, donde irán los pernos.
- Barra de perforación: Elemento metálico de gran resistencia que sirve como útil para los brazos del jumbo, se acopla a éstos en la parte de atrás, y, en la punta, se enrosca la broca de perforación.
- Broca de perforación: Elemento de acero que va acoplado, enroscado, a la barra de perforación. Es el útil con el que se consigue superar la resistencia de la roca a la abrasión y rotura, para penetrar en el terreno y conseguir realizar un taladro, para posteriormente introducir un perno o un explosivo en él.
- Marco metálico reticulado: Elemento de sostenimiento pesado de acero, con forma de herradura o de pórtico, contemplados esos dos modelos en este proyecto. Se trata de armazones metálicos que forman arcos o portales, colocados paralelos a los frentes de excavación, con sus cuerdas paralelas también, al contorno de excavación de modo que bloquean el terreno trabajando a flexo compresión.
 - Los marcos soportantes para los túneles estarán constituidos por barras metálicas y tensores. Cuya función es reducir los largos de pandeo de las barras. Los marcos que se utilizarán para el sostenimiento de los túneles, consistirán en 3 barras dispuestas en forma triangular, con un diámetro de barras y disposición geométrica de acuerdo con el resultado de los diseños. Todas las barras de acero del marco reticulado deberán quedar embebidas en concreto lanzado.
- Tresillones / distanciadores: Elemento complementario a los marcos metálicos, sirve para enganchar y dar continuidad a un marco metálico con el anterior y el posterior, creando un sostenimiento pesado continuo, aportando mayor estabilidad y resistencia. Además, marca la distancia a la que queda la cercha instalada, afianzando mejor y con mayor precisión la distancia.
- IOC: El centro integrado de operación favorecen el mejoramiento de los desempeños operacionales en tiempo real con datos de producción, reportes de seguridad, procesos autónomos, mediciones de medio ambiente, entre otros.

- Manitou / Telehandler: Maquinaria con brazo telescópico, puede usarse para carguío de materiales o, si se acopla la cesta, para elevación de personal. Puede llevar incluida una bomba de agua a presión, aumentando su versatilidad y pudiendo expandir pernos sin una bomba adicional. Los hay rígidos o móviles, estos últimos pueden rotar la cabina (cuerpo principal) y les da mejor movimiento dentro de espacios reducidos, ya que el brazo telescópico de carga adquiere un ángulo de giro.
- Robot: Maquinaria usada para lanzado de concreto, con o sin fibra. Su uso es para sostenimiento, ya sea lanzado de concreto o inyección de lechada. Consta de una parrilla por donde se introduce el concreto, que pasará al circuito de mangueras y reductores hasta llegar a la boquilla por donde será proyectado. En la boquilla es donde se le añade el aditivo. Requiere de aire a presión de un compresor o llevar incorporado un pequeño compresor de aire interno, todo para darle la fuerza suficiente al concreto para proyectarse sobre el terreno.
- 4.1.3.2 Estándares de seguridad, salud ocupacional y medio ambiente de AAQ SMI.HSE 1.00 Gestión de riesgo
 - 1.14 Evaluación de Riesgo

HSE 2.00 Estándares de seguridad

- 2.01 Análisis de Trabajo Seguro (ATS)
- 2.02 Práctica de Trabajo (Orden y Limpieza)
- 2.03 Reuniones de Seguridad
- 2.04 Inspecciones para Equipos y Herramientas
- 2.05 Elementos de Protección Personal EPP
- 2.07 Barreras, señales y etiquetas
- 2.08 Herramientas eléctricas, manuales y portátiles
- 2.11 Movimiento de Tierra
- 2.12 Excavaciones y Zanjas
- 2.13 Espacios confinados
- 2.18 Trabajo en Altura
- 2.24 Carga y descarga de materiales
- 2.25 Manejo manual de materiales

- 2.31 Protecciones de máquinas
- 2.32 Alertas de seguridad
- 2.33 Voladura en construcción
- 2.38 Equipos operaciones subterráneos
- 2.39 Equipos en construcción
- 2.44 Vehículos Livianos
- 2.45 Equipos móviles de superficie
- 2.46 Tormentas Eléctricas
- 2.49 Vigías
- 2.52 Manipulación de explosivos
- 2.54 Trabajo cerca de líneas eléctricas
- 2.55 Reglamento Interno de Transporte (RITRAN)

HSE 3.00 Estándares de emergencia

- 3.01 Plan de General de Respuesta ante Emergencia
- 3.02 Plan de General de Respuesta a Emergencia Oficina
- 3.03 Estaciones de Emergencia en Terreno

HSE 4.00 Estándares de medio ambiente

- 4.02 Gestión de materiales peligros
- 4.06 Protección de la biodiversidad
- 4.07 Gestión de drenaje, control de erosión, y sedimentos
- 4.08 Gestión de Materiales excedentes

HSE 5.00 Estándares de salud e higiene

- 5.01 Evaluación Médica Ocupacional
- 5.04 Gestión de Fatiga
- 5.06 Protección Ultra Violeta
- 5.07 Política Ambiente de Trabajo Libre de Tabaco
- 5.08 Iluminación
- 5.10 Instalaciones de Higiene y Alimentación
- 5.32 Conservación de la audición

4.1.3.3. Normas aplicables

Normas nacionales

• NTP: Norma Técnica Peruana.

• MTC: Ministerio de Transportes y Comunicaciones (EG 301).

Normas internacionales

• ASTM: American Society For Testing and Materials.

 AASHTO: American Association of State Highway and Transportation Officials.

• ISO: International Organization for Standardization.

• ACI: American Concrete Institute

4.1.3.4. Peligros y riesgos

Tabla 2. Peligros y riesgos a inicio de cada actividad

ACTIVIDADES DE TRABAJOS	PELIGROS Y/O RIESGOS	MEDIDAS DE CONTROL
Inspección del área de trabajo	Caídas a nivel Caídas a distinto nivel	Delimitación de áreas de trabajo y señalización con barandas rígida. Habilitación de accesos peatonales para el desplazamiento del personal. Se dispondrá de escaleras de paso en terreno y pasamanos. De ser el caso en que el personal se encuentre en desnivel con respecto al nivel inferior más próximo, el personal tendrá restricción de desplazamiento, con el uso de arnés y línea de vida, así mismo se instalaran cáncamos de 1" de diámetro, anclados hasta 0.80m de profundidad.
Inspección de herramientas y materiales	Golpes con herramientas manuales	Realizar el check list de las herramientas manuales de forma diaria, así mismo las herramientas que se encuentren en malas condiciones y/o alteradas y/o deterioradas y/o dañadas deberán ser retiradas del área de trabajo e internadas en el almacén y reemplazadas a la brevedad. No se permitirá el uso de herramientas hechizas, y

		de ser el caso de encontrarse en campo
		serán retiradas y desechadas. Etiquetar con
		cintas de color del mes para identificar el
		estado de la herramienta.
		Uso del cinturón de seguridad. Respetar los
		accesos habilitados y las señales de
		tránsito. Aplicar conceptos de Manejo
		Defensivo. Uso de las zonas habilitadas
		como parqueo de equipos para subir y bajar
		del equipo de transporte. Uso de los tres
		puntos de apoyo al subir o bajar de los
Traslado de	Caídas a	vehículos de transporte. Las herramientas
personal y	distinto nivel,	manuales, se trasladarán en la bodega del
herramientas	atropellos,	minibús y/o en su defecto en la tolva de la
hacia el punto de	volcaduras y	camioneta, por ningún motivo se
trabajo asignado	atrapamientos	trasladarán las herramientas en el interior
		de la cabina del bus. El personal se
		trasladará en bus hacia los frentes de
		trabajo debidamente uniformados, así
		mismo, deberán en todo caso que no deben
		de portar prendas sueltas, cadenas,
		collares, aros, que sean fácil de atrapar en
		el desarrollo de la actividad.
	Tropiezos y caídas a nivel, golpes con herramientas manuales. Silicosis	Habilitar y señalizar accesos peatonales.
		Usar cintas de seguridad para delimitar las
		áreas de trabajo para el personal que
		realiza la actividad. Por ningún motivo se
		emplearán herramientas hechizas, las
Marcación		herramientas que sean encontradas en
dimensionamiento		campo serán retiradas y desechadas. Para
área a excavar		el desarrollo de la actividad se empleará el
		EPP básico, para la actividad de
		excavación y además de usar el respirador
		de doble vía. Se verificará que en los
		taludes no se encuentre material suelto, la
		inspección la realizaran el personal de piso

		y el capataz del frente de trabajo. Durante
		el desarrollo de la actividad, las personas
		que los ejecuten, harán una pausa activa de
		no más de cinco minutos por cada 3 horas
		de actividad continua, para realizar
		movimientos de estiramiento que permitan
		relajar al personal y disipar posibles
		problemas ergonómicos por posturas.
		Habilitar puntos de anclaje con cáncamos y
		cable acerado en la plataforma superior del
		talud. Se mantendrá una distancia mínima
		de 25 metros entre el personal de piso y la
		Retroexcavadora. En la plataforma inferior
		se delimitará el área de influencia para
		controlar los trabajos en el mismo eje
		vertical. Uso de vigías para el control de
Ed	quipo en	vías y accesos a las zonas trabajo.
me	ovimiento,	Comunicación radial entre el capataz y el
ca	aída a	operador de Retroexcavadora. Inspección
dis	stinto nivel /	de los equipos, determinación como
Excavación del ch	noque,	operativos antes de su uso. Inspección
contrafoso at	tropello,	diaria antes del uso de los equipos de
ар	olastamiento,	protección contra caídas. Operador de
go	olpe,	Retroexcavadora capacitado y autorizado
fra	actura,	para la tarea. Difusión del Procedimiento y
m	uerte	JSA a los involucrados. Usar cintas de
		seguridad para delimitar las áreas de
		trabajo para el personal que realiza la
		actividad. Por ningún motivo se emplearán
		herramientas hechizas, serán retiradas y
		desechadas. Para el desarrollo de la
		actividad se empleará el EPP básico, para
		la actividad de excavación y además de
		usar el respirador de doble vía
Conformación de Go		
Comomación de Co	olpes y	Luego de la excavación del contrafoso se

	herramientas,	excavado teniendo en cuenta que este
	caídas	material será extendido en la parte inferior
	tropiezos	del contrafoso. El extendido de material de
		excavación, se hará con herramientas
		manuales, con pico y pala y se tratará de
		enrasar a fin de no generar ondulaciones
		y/o depresiones en las zonas cercanas a la
		excavación del contrafoso. El personal
		ejecutara la tarea utilizando el EPP básico
		incluyendo el respirador de doble vía con
		filtro para polvo. De ser el caso en que el
		personal se encuentre en desnivel con
		respecto al nivel inferior más próximo, el
		personal tendrá restricción de
		desplazamiento, con el uso de arnés y línea
		de vida, así mismo se instalaran cáncamos
		de 1" de diámetro, anclados hasta 0.80m de
		profundidad.
		Orden y Limpieza en el área de trabajo.
Abandono del	Caídas y	Retiro de los restos de materiales y
área de trabajo	golpes	herramientas utilizadas. Retiro de los conos
area de trabajo		y barras plegables de la zona de trabajo.
		Tránsito peatonal por los accesos definidos.

Fuente: Elaboración propia

A) Construcción de zanja de coronación (contrafoso)

Antes del inicio de las actividades propias de Fortificación de talud en el portal de entrada, la contratista ejecuto obras de drenaje superficial como zanja de coronación o contrafosos que están enmarcadas en el contrato, este trabajo consta de la construcción de contrafosos en la parte superior del talud con el fin de canalizar las aguas contactas desviando su curso natural a las quebradas adyacentes esto evitara el escurrimiento de las aguas en el talud y evitara la erosión

a.1. Medidas generales de seguridad

- Antes del inicio de la actividad se da cumplimiento con la charla de 5 min y posterior apertura documentado como el IPERC, permisos, etc.
- El personal debe contar con la difusión de los JSA en toda actividad de trabajo donde se vea involucrado, para este caso trabajos de excavación de zanjas de coronación, encofrado, vertido de concreto y desencofrado.
- La construcción de zanja de coronación solo se realizó en el turno día, ya que se considerada trabajos de alto riesgo.
- Es uso obligatorio de los equipos de protección personal EPP's y son utilizados acorde a los riesgos identificados por la supervisión.
- Durante la excavación con herramientas manuales los trabajadores deben evitar todo tipo de sobreesfuerzos y deberán realizar pausas activas con el fin de evitar daños musculo esqueléticos.
- Todas las herramientas manuales deberán contar con la cinta de inspección mensual que corresponda como son; Los meses de enero, mayo y setiembre corresponde la cinta de color rojo, mientras los meses febrero, junio y octubre corresponde la cinta verde, los meses marzo, julio, noviembre corresponde los meses azul y finalmente los meses abril, agosto y diciembre corresponde la cinta color amarillo. Está prohibido el uso de herramientas hechizas o en mal estado.
- En caso de vaciado de concreto, todos los involucrados deberán utilizar traje tyvek y quantes de jebe o PVC manga larga.

a.2. Ejecución

Para el inicio de la construcción de los contrafosos se contó con los permisos correspondientes, como la liberación por parte de medio ambiente en la zona a intervenir, permisos de excavación, documentación técnica vigente con última revisión.

Entre los trabajos preliminares esta la posición del trazo realizado con el equipo topográfico en la cota de terreno 3428.10 donde se dio inicio a los trabajos de excavación, según como se muestra en los planos, paralelamente se realizó trabajos preliminares como la movilización de recursos, materiales, herramientas, equipos, etc.

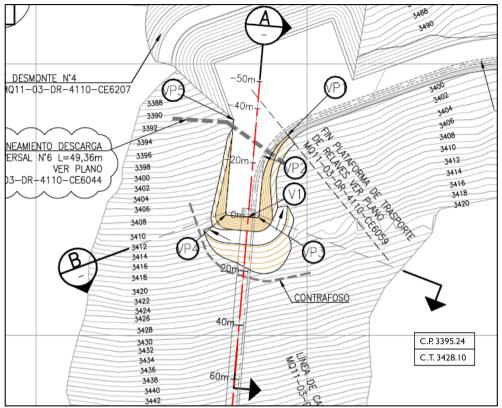


Figura 23. Vista en planta de la zanja de coronación (Contrafoso) en el portal de entrada del túnel Capillune – Cortadera

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6033

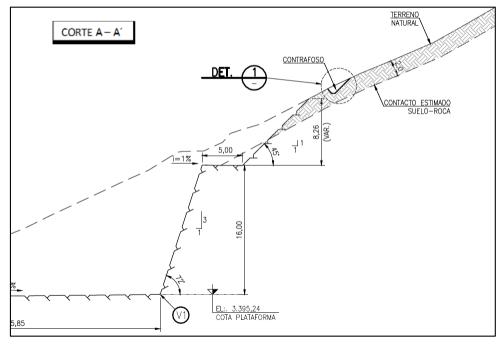


Figura 24. Corte A-A, zanja de coronación

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6033

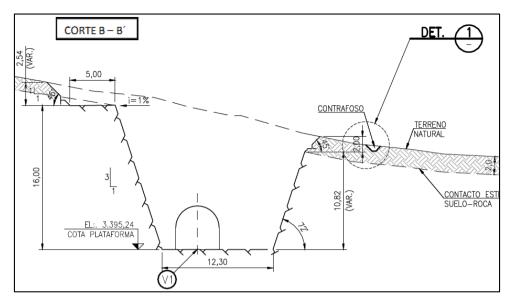


Figura 25. Corte B-B, zanja de coronación

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6033

Los trabajos preliminares a la excavación de la zanja de coronación fueron la habilitación de acceso, utilizándose herramienta manual como; pico, pala, barreta, carretilla de mano, este acceso servirá solo para uso del personal mas no de maquinaria.



Figura 26. Habilitación de acceso peatonal



Figura 27. Habilitación de acceso peatonal en el portal entrada

Fuente: Elaboración propia

Terminado la habilitación de acceso, se movilizo a la plataforma superior los equipos (Hilti t70, Hilti T1000) y herramienta manual necesarios para la excavación de la zanja de coronación, ello se realizó de manera manual según procedimiento aprobados, siguiendo así el diseño descrito en los planos aprobados.

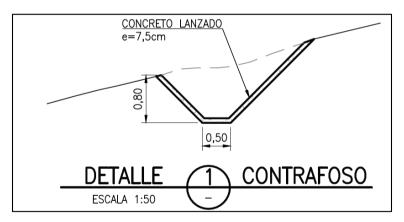


Figura 28. Sección de la zanja de coronación (Contrafoso)

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6033

En los trabajos de excavación de zanja de coronación se utilizaron cáncamos de 2.00m. de largo, plantados cada 3.00m. en la línea de excavación, adicional a ello se colocaron cables de 1" como línea de vida inspeccionados por el personal competente. Propio el personal el personal involucrado en la tarea de excavación conto con los cursos de Life Critical y Epp adecuados.

En los trabajos de life critical, es indispensable contar con un personal a cargo permanentemente, esto en la medida surgiera condiciones inseguras como;

- Posibles deslizamientos o derrumbes.
- Falla de las protecciones.

La zanja de coronación no debe excavarse muy cerca al borde superior del talud, para evitar que se conviertan en el comienzo y guía de un deslizamiento o de una nueva superficie de falla. La distancia mínima recomendada es 2.00m.

De acuerdo a lo proyectado en los planos de las zanjas de coronación, se tiene una profundidad de 0.80m, con lo cual la excavación del contrafoso no se considera como espacio confinado. Así mismo los trabajos se realizaron de forma encadenada desde la excavación, verificación topográfica, perfilado de sección, liberación topográfica, habilitación de cerchas y mallas electro soldadas de 1/4", posterior a ello se dio la liberación por el área de calidad tanto el terreno de fundación como la cota de vaciado.

El concreto requerido para los contrafosos consta de hormigón compuesta por agregado integral pasante la malla N° 04, con capacidad de resistencia F'c=280 kg/cm2, cada paño de vaciado consto de 3.00m de largo, una vez culminado el fraguado respectivo se procedió a colocar sika flex en cada junta.



Figura 29. Colocado de cerchas de contrafoso



Figura 30. Colocación de mallas electro soldada

Fuente: Elaboración propia



Figura 31. Vaciado de la zanja de coronación (Contrafoso)



Figura 32. Reglado de zanja de coronación

Fuente: Elaboración propia



Figura 33. Aplicado de Sika flex en junta

b) Sostenimiento y fortificación de talud

Cuando se realiza el corte de talud ocurre una relajación de esfuerzos de confinamiento y una exposición al medio ambiente, cambiándose la posición de equilibrio por una de deterioro acelerado. Por ello la importancia del sostenimiento y fortificación que se debe realizar en un tiempo mínimo entre cada trabajo o procedimientos desde el corte de talud, inyección de pernos helicoidales, colocación de malla olímpica y finalmente la aplicación de shotcrete.

b.1. Medidas generales de seguridad

- Se debe evaluar permanente los taludes por el ingeniero geólogo
- El desate y/o desquinche de taludes de estratos sueltos, es una laborar supervisada directamente por el supervisor a cargo.
- La distancia mínima del personal respecto a los equipos en movimientos es a un radio de 25 metros.
- El personal que trabajara en las inyecciones de los pernos de anclaje necesariamente debe contara con:
 - Lentes de antiparra, lentes google y careta facial
 - Guantes de Jebe
 - Traje Tyvek
- Toda cuadrilla debe contar con una radio de comunicaciones tipo Handy / Motorola, mismo que debe estar configurada a la red interna que maneja cada empresa
- Cada área dispondrá de 01 radio Handy troncalizada con SMI, para tener presente los avisos de las alertas de tormentas eléctricas u otras coordinaciones y/o comunicaciones.
- Antes de inicio de actividad el área debe ser delimitado y/o sectorizado por cada área de trabajo con barreras rígidas o plegables.
- Los operadores de la maquinaria y equipos deben ser operadores cualificado y autorizado para la realización de la tarea, además debe haber cumplido con todo el proceso de afiliación al Proyecto.
- La maquinaria y equipos deben disponer de dispositivo acústico y luminoso para dar marcha atrás.
- La maquinaria y el equipamiento es inspeccionado una vez al mes, ello para su mantención en condiciones seguras.

- La iluminación adecuada en la zona de trabajo es como mínimo de 300 lux.
- Los accesos y o caminos son señalizados con el uso de chevrones, ojos de gato, ello es indispensable tanto para el turno día y esencialmente para los trabajos en turno noche.
- Es de uso obligatorio los equipos de protección personal EPPs.
- Todas las herramientas manuales cuentan con la cinta de inspección mensual que corresponde, está prohibido el uso de herramientas hechizas o en mal estado.
- Se usa equipos anti caídas certificados de acuerdo a la norma ANSI.
- Antes de iniciar y reinicio de trabajos, los vigías realizaran un barrido de toda la zona a perturbar.
- Ningún trabajador ingresara cuando el talud presente rajadura o humedad.
- Se cuenta con vigías provisto de silbatos o medio de comunicación para advertir al personal en caso de deslizamientos o derrumbes, así como, advertir al personal si algún vehículo ingresa al área de trabajo. Se debe mantener distancia de los equipos en movimiento (interacción hombre maquina).
- Se debe lanzar concreto preventivo en los taludes que presenten roca descompuesta o fracturada, con riesgo de desprendimiento.
- Se debe retirar todo material que se encuentre en los bordes superiores del área donde se deba realizar la tarea.
- Se implementa siempre el pretil de seguridad perimetral en cada banqueo.
- Antes de iniciar la instalación de la malla tejida y/o pernos de anclaje en talud el supervisor debe verificar que no haya estratos y/o material que pudiera generar daños al personal a cargo.
- Toda área de trabajo debe estar debidamente señalizada y delimitada, letreros preventivos, barreras y cinta de seguridad.
- Ingresar al área con bastón trekking, se debe hacer ruido para verificar algún movimiento extraño ante la presencia de ofidio.

b.2 Actividades previas

- Antes de iniciar con los trabajos de corte de material suelto en portal, se debe obtener la liberación ambiental del área de trabajo.
- Previo al inicio del corte de material suelto, debemos tener la validación de SMI para la ejecución de actividades.
- Se realiza el chech list de la maquinaria que va intervenir en la actividad y apertura del área de trabajo mediante el IPERC
- Se debe contar con los permisos aprobados y entregados por el cliente y los JSA aprobados además de la documentación de seguridad para iniciar los trabajos.
- Los Permiso de Excavación deberán ser entregados a los aprobadores 24 Horas antes de comenzar el trabajo para su revisión, aprobación y firma, así como para la coordinación para el escaneo del área de trabajo por parte de HSE-Proyecto.
- Si las condiciones o clasificación del suelo cambian durante el proceso de la excavación, se debe modificar el permiso para contemplar la nueva situación y precauciones de Seguridad.
- Todo Permiso deberá permanecer en el lugar de la excavación y al término de la excavación debe ser entregado a la gerencia HSE del proyecto para su archivo, los permisos se deben mantener hasta el fin del Proyecto. (Procedimiento HSE 2.12 – Excavaciones)
- Capacitar a todos trabajadores involucrados sobre los riesgos a que están expuestos en la tarea.
- La ejecución del corte de material suelto por bancos es un proceso constructivo que involucra además varios trabajos directamente relacionados como se detalla:
 - Desquinche de taludes
 - Perforación con rock drill
 - Tendido y colocación de malla
 - Inyección de lechada y colocado de pernos
 - Instalación de lloronas
 - Lanzado de shotcrete

b.3 Planos del portal entrada

En los planos que se muestran a continuación se aprecian la ubicación de los pernos de anclaje, cáncamos de sujeción y lloronas que componen el sostenimiento y fortificación del talud en el portal de entrada.

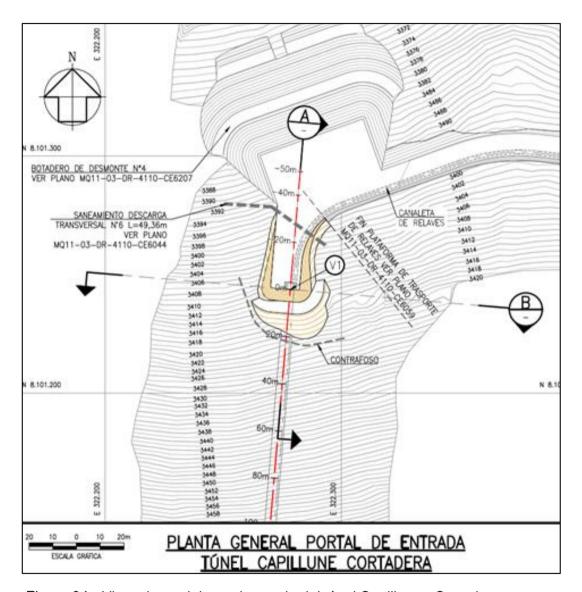


Figura 34. Vista planta del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

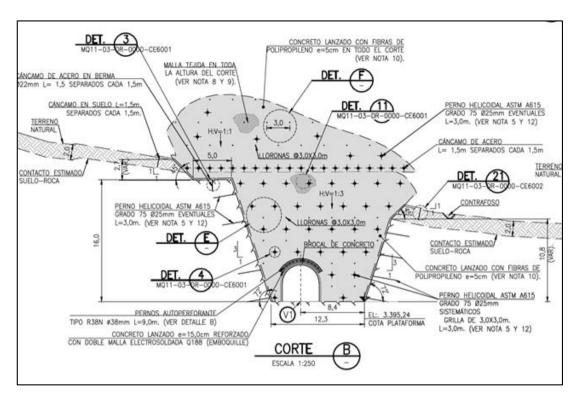


Figura 35. Corte B-B, del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

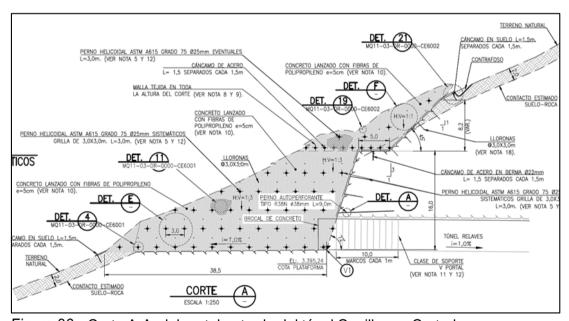


Figura 36. Corte A-A, del portal entrada del túnel Capillune - Cortadera

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

b.4. Ejecución

b.4.1. Construcción de accesos a banqueta superior del portal

Los trabajos de excavación y Fortificación del portal entrada se realizó siempre de forma descendente, construyéndose accesos vehiculares, equipo y/o peatonal que permitió llegar con nuestros equipos y personal a las banquetas de diseño y de allí a puntos intermedios en niveles o bancos de 2.50 metros de altura, esto para eliminar en la medida de lo posible los trabajos en Altura.

b.4.2. Excavación del portal

Excavación de taludes en bancos de 2 a 2.5m. (en función a la ubicación de pernos y/o lloronas)

Concluidos los accesos se precedió a excavar en forma descendente en bancos de 2 a 2.5 metros de altura como máximo, iniciándose desde la parte superior de los

cortes (cota natural del terreno) hasta la cota de la plataforma, esto con el objetivo de lograr una plataforma estable y segura para el desarrollo de las actividades de fortificación, siguiendo estrictamente los planos e información geológica-geotécnica, la excavación del portal se realizará en 3 tipos de roca:

- Excavación en Roca Descompuesta (Material Suelto)
- Excavación en Roca Rippeable (Meteorizada)
- Excavación de Roca con perforación y voladura.

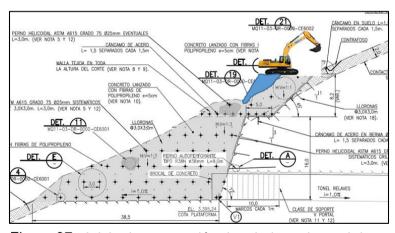


Figura 37. Inicio de excavación de talud en el portal de entrada

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

La excavación se dio por medio mecánico para la roca descompuesta y roca meteorizada, esta última es excavada como roca ripiable mediante el uso de medios mecánicos como el ripper del Tractor D8 y el martillo hidráulico de la excavadora Caterpillar

Independiente de que la excavación del portal se ejecute en bancos de 2 a 2.5 metros de altura, se mantuvo sin modificación el diseño de los taludes establecidos en planos (altura del talud, ancho de berma, ángulo o pendiente)

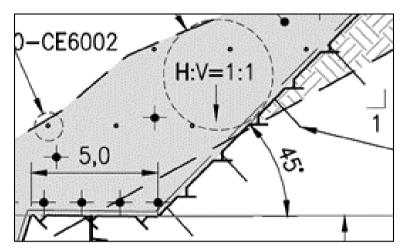


Figura 38. Detalles establecidos para el talud del portal entrada

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008



Figura 39. Inicio de excavación del talud, banco 1A

La limpieza del talud del primer banco en material suelto, se ejecutó con tractor D8, considerando el empuje del material hacia el talud inferior existente.

El corte se ejecutó en el sentido perpendicular al eje del túnel, teniendo como consideración que el material de corte sea colocado sobre el talud inferior existente, toda vez que permita el ensanchamiento del nuevo banco, a fin de generar una plataforma más amplia para la ejecución de los trabajos:

- Desquinche de taludes
- Perforación con rock drill
- Colocación de pernos e inyección de lechada
- Tendido y colocación de malla

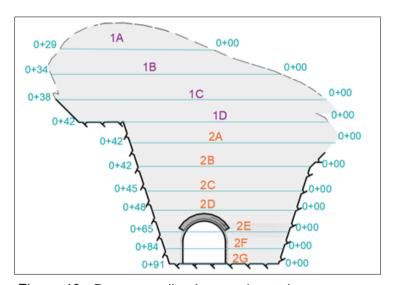


Figura 40. Bancos realizados en el portal

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

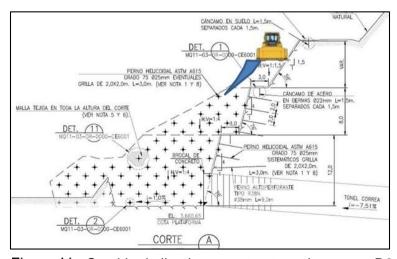


Figura 41. Sentido de limpieza con tractor sobre oruga D8

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

Para el deslizamiento de partículas de tamaño considerable, previo al inicio de las actividades se verifico la construcción del pretil o muro de seguridad tenga la capacidad de contener dicho material.



Figura 42. Excavación y limpieza de banco 2A

Fuente: Elaboración propia



Figura 43. Percusión con martillo hidráulico en banco 2B



Figura 44. Percusión con martillo hidráulico en banco 2G

b.3.3. Desquinche o desate de talud

Una vez concluida la excavación del banco, cualquiera fuera este, debe de ingresar el personal autorizado al área como es el supervisor junto al ingeniero geotécnico además de SMI, a fin de evaluar la superficie de talud, posteriormente ingresa una cuadrilla de desquinche liderada por el capataz y personal de experiencia a efecto eliminar aquellos bloques pequeños o material suelto que pudieran quedar de las excavaciones en los intersticios o cavidades del macizo y que pudieran generar un riesgo para nuestro personal, y para realizar esta tarea se debe utilizar barretillas de aluminio.



Figura 45. Personal ingresando para desquinche banco 2E

Simultáneamente en el trabajo de desate o desquinche se realiza la verificación de la pendiente excavada por el equipo topográfico, ello para indicar si se debe realizar trabajo de perfilado o presenta sobre excavación



Figura 46. Verificación topográfica de banco excavado 2E

Fuente: Elaboración propia

b.3.4. Perforación con rock drill para pernos de anclaje y lloronas

- Para la instalación de los pernos helicoidales en el talud se realizó perforaciones de Ø 2" y longitud igual a 3.10m. como mínimo.
- Mientras para la instalación de los drenes en el talud (barbacanas o lloronas) se realizaron perforaciones de Ø 51 mm y longitud igual a 1.80m.



Figura 47. Perforación con Rock Drill para pernos helicoidales banco 1C



Figura 48. Perforación para pernos helicoidales en banco 2F Fuente: Elaboración propia



Figura 49. Perforación para barbacanas o lloronas banco 2F Fuente: Elaboración propia



Figura 50. Frente totalmente perforado, banco 2C

b.3.5 Instalación de la malla tejida

- Una vez concluida la perforación de los pernos de anclaje y lloronas se procedió a desplegar la malla tejida desde la berma superior.
- Antes de iniciar el tendido de la malla en el talud, se procedió a anclar la misma a los cáncamos de la berma superior, cuando el rollo de malla haya alcanza el pie de talud, este se aseguró a los cáncamos de acero instalados al pie del mismo.
- El traslape correcto entre mallas es de 30 cm. Además, es necesario colocar cáncamos tipo grapas para garantizar que la malla se adhiera a los taludes

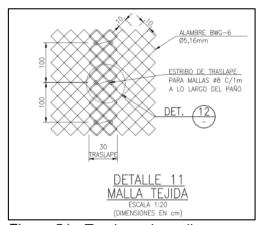


Figura 51. Traslape de malla

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

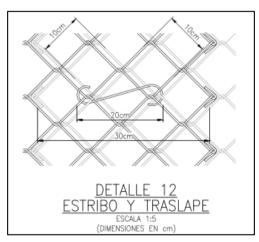


Figura 52. Cáncamos tipo grapas

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008



Figura 53. Tendido de malla en banco 2C



Figura 54. Tendido de malla en banco 2C

Fuente: Elaboración propia

b.3.6 Instalación de pernos helicoidales en talud

- Se instaló pernos helicoidales perpendicular a la superficie del talud, de manera aleatoria según muestra los planos.
- Una vez completada la perforación se procedió de inmediato con la inyección de lechada de cemento a lo largo del taladro, usando una lechada de cemento con razón agua/cemento A/C < 0,35.
- Rápidamente se introduce los Pernos Helicoidales ASTM A615 Grado 75, de longitud igual a 3.0 metros y de Ø 25 mm, garantizando que no queden espacios vacíos; luego se colocó un tapón provisional para evitar el derrame de la lechada.

- La colocación de los pernos helicoidales se realizó de forma simultánea a la perforación, el avance es en paralelo.
- La colocación de la placa y tuerca de sujeción se realizó después de haber tendido la malla tejida en el talud traslapada 30 cm.

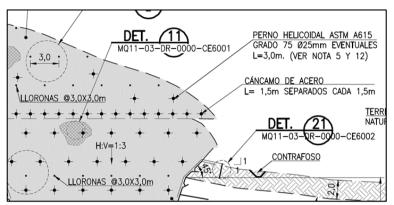


Figura 55. Pernos helicoidales ASTM A615

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

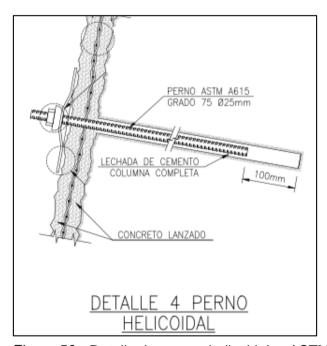


Figura 56. Detalle de pernos helicoidales ASTM A615

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008



Figura 57. Colocado de Lechada a/c<0.35



Figura 58. Colocado de perno Helicoidal

Fuente: Elaboración propia



Figura 59. Perno helicoidal inyectado con lechada



Figura 60. Perno helicoidal con placa y tuerca de sujeción

b.3.7. Instalación de cáncamos de acero en berma o banqueta

- Se instaló en la banqueta intermedia donde el tipo de roca sea clasificada como Roca Meteorizada, con respecto a su distribución, son instalados en línea a cada 1.5 metros según indican los planos
- Su instalación se dio perpendicular a la superficie de la banqueta.
- Para la instalación de los cáncamos de acero en banqueta se realizó perforaciones de Ø 2" y longitud igual a 1.6 metros como mínimo.
- Rápidamente se colocó los Pernos ASTM A615 Grado 75 (Cáncamo) y de Ø 22 mm, garantizando que no queden espacios vacíos.



Figura 61. Cáncamo de acero en berma (Banqueta)

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

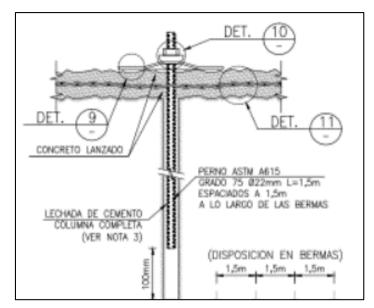


Figura 62. Detalle de cáncamo en Berma Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008



Figura 63. Cantamos en Berma (banqueta)

b.3.8. Instalación de lloronas

- Las lloronas o drenes se instalaron en toda la superficie del talud, con respecto a su distribución, se instaló de forma sistemática con una distancia de 3,0 m x 3,0 m.
- Su instalación es perpendicular a la superficie del talud.
- Posterior a la perforación se colocaron los tubos de PVC ranurados, de longitud igual a 1.80 metros y de Ø 38 mm (mínimo).

- Una vez instalado el dren se procedió a tapar la boquilla del mismo para evitar contaminar u obstruir su interior durante el lanzado de shotcrete.
- La colocación de los drenes (barbacanas o lloronas) es de forma simultánea a la perforación, el avance es en paralelo.

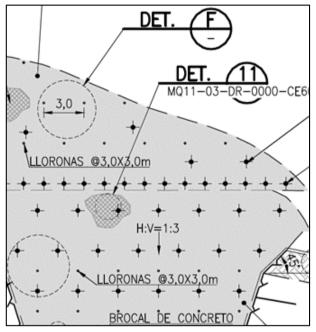


Figura 64. Muestra de Barbacanas o Iloronas

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

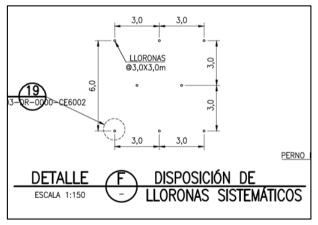


Figura 65. Detalle F, disposición de lloronas sistemáticos

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

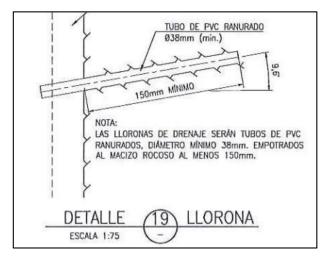


Figura 66. Detalle 19, lloronas

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008



Figura 67. Barbacanas o Iloronas

Fuente: Elaboración propia



Figura 68. Colocación de barbacanas



Figura 69. Barbacanas o lloronas en segunda banqueta



Figura 70. Destape de barbacanas

Fuente: Elaboración propia

b.3.9. Lanzado de shotcrete en talud

- Luego de haber concluido el sostenimiento del talud, se procedió a lavar y humedecer la superficie con un chorro de agua y aire.
- Hecho esto se procedió al lanzado de shotcrete con fibra de Polipropileno en un espesor de 10 cm.
- Para controlar el espesor del shotcrete lanzado se colocaron de manera sistemática calibradores de alambre # 8 y/o retazos de la misma malla.
- El shotcrete lanzado tiene una resistencia característica de 250 kgf/cm2 comprobado por ensayos de probeta cilíndrica con un 95% de confianza y diseño aprobado GMO 003

 Durante el lanzado de shotcrete se tomaron muestras en el sitio de trabajo, consisten en bandejas metálicas de dimensiones 0.60m x 0.60m y 0.15m de altura, para su posterior ensayo en laboratorio.

Concluida la fortificación (Pernos de anclaje, malla y concreto lanzado) de la primera banqueta se procedió a ejecutar el mismo procedimiento para la siguiente banqueta. Este procedimiento se repetirá hasta llegar a la Cota de la Plataforma de ingreso al Túnel.

Los trabajos se ejecutaron en jornadas de 11 horas cada Turno y a doble turno (día - noche)

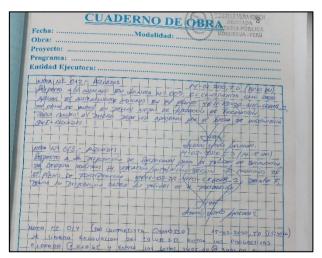


Figura 71. Liberación por Arcadis en talud tramo 2C

Fuente: Elaboración propia



Figura 72. Slump de shotcrete GMO-003, 9 1/2"



Figura 73. Lanzado de shotcrete banco 2C



Figura 74. Lanzado de shotcrete banco 2C, cota 0+00.

Fuente: Elaboración propia



Figura 75. Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+91



Figura 76. Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+08



Figura 77. Lanzado de shotcrete en tramo 2G, cota 0+75

Fuente: Elaboración propia



Figura 78. Verificación de la pendiente y liberación tramo 2G

c. Construcción de falso túnel

c.1. Paraguas del portal

- El paraguas ligero son elementos como pernos auto perforantes que se introducen en una perforación que se realiza en el talud, actúa en formar de una sección resistente. Su propósito es contener la activación del macizo en la toma de esfuerzos y otorgar soporte a sectores de la excavación, que por su geometría o por los sistemas de fracturas requieren de un soporte externo para no desprenderse.
- En este caso, además, su función es la de crear una visera de avance, con inyección de lechada, que consigue un efecto de estabilización y fortificación, creando así un escudo en la sección del túnel.
- La separación entre pernos es de 0,5m. en sentido radial, dando una mejor continuidad al sostenimiento y garantizando un avance constante bajo condiciones seguras.
- Tipos de pernos a utilizar:

Auto perforante lechado: El perno auto perforante de fricción es un elemento auto perforante de refuerzo utilizado para el soporte de roca en la construcción de túneles. Además, el sistema de perno de roca se usa como protección contra caídas y deslizamientos de roca.

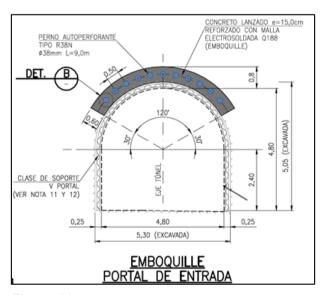


Figura 79. Emboquille del portal entrada

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

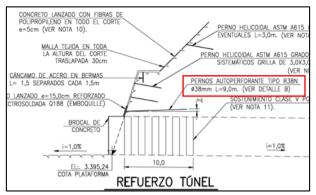


Figura 80. Refuerzo de túnel que parte desde falso túnel

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

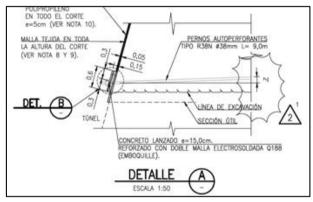


Figura 81. Detalle de perno auto perforante

Fuente: Plano MQ11-03-DR-4110-CE6008

c.1.1. Ejecución

para la realización de esta actividad se utilizó el equipo de rock drill, y las perforaciones se realizaron previa marcación topográfica en la cota de eje 3400.69 radialmente a 0.50m.



Figura 82. Marcación de paraguas del falso túnel



Figura 83. Perforación de pernos auto perforantes para paragua

c.2. Colocación de marcos metálicos reticulados.

Se componen de una estructura especial de barras de acero, y se caracteriza por ser estructuras livianas, con alta capacidad para adaptarse a la geometría excavada, entregando un soporte inmediato y absorbiendo adecuadamente las deformaciones que experimenta el terreno a estabilizar. En conjunto con Shotcrete proyectado, forman un sistema estructural de soporte con buenas prestaciones y capacidad de carga.

c.2.1. Planos de marco reticulado o brocal para falso túnel

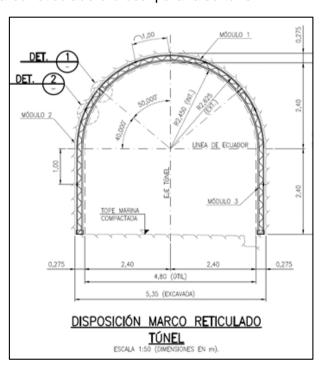


Figura 84. Marco reticulado

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6003

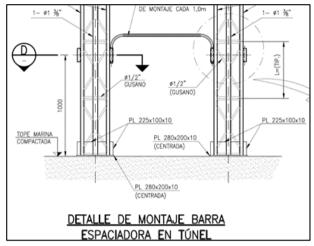


Figura 85. Detalle de montaje de barra espaciadora

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6003

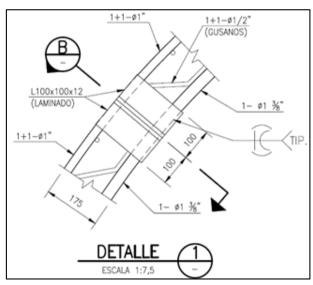


Figura 86. Detalle de unión de marco

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

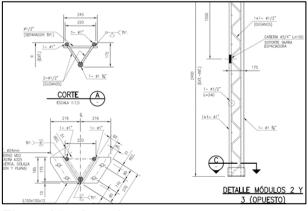


Figura 87. Sección de marco reticulado

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6003

c.2.2. Ejecución.

a. Trazo topográfico y excavación

La etapa de colocación de marcos metálicos comienza con el posicionamiento de topografía marcando el trazo exacto donde se realizará la excavación de la zapata, este trabajo demando la presencia de Global mapping que es la empresa supervisora de topografía en el proyecto.



Figura 88. Global mapping marcando zapata

Fuente: Elaboración propia



Figura 89. Marcación de zapata para falso tunel

Fuente: Elaboración propia



Figura 90. Excavación de zapata para falso tunel



Figura 91. Percusion de zapatas para falso túnel

b. Vaciado de solado

Terminado la excavación y nivelado se inició con el vaciado de solado el cual es concreto F'c=100 kg/cm2 según especificaciones técnicas del plano.



Figura 92. Vaciado de solado para cimentación

Fuente: Elaboración propia



Figura 93. Reglado de solado

c. Cimentación de marco reticulado

Durante este trabajo se realizó el encofrado de la cimentación según medidas constadas en los planos, y vaciado de concreto F'c=280 kg/cm2. La constante verificación del equipo topográfico es de vital para esta tarea, ya que un error en la desviación de la sección constaría rehacer los trabajos.

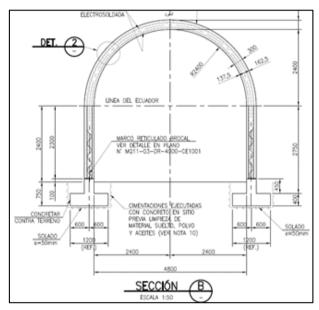


Figura 94. Corte b-b, Cimentación y marco

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

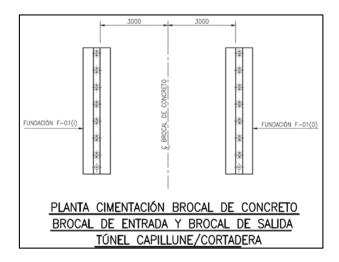


Figura 95. Vista en planta de cimentación de marco reticulado

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

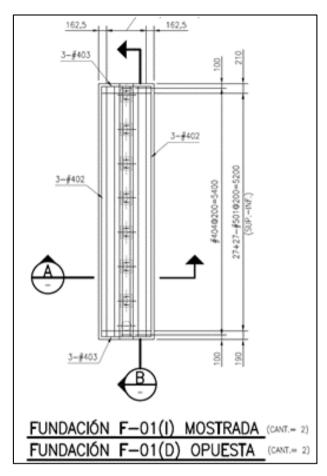


Figura 96. Fundación de cimentación de marco reticulado

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

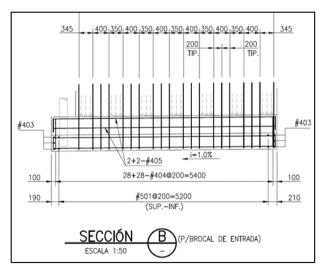


Figura 97. Corte en B-B, de fundación de cimentación

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

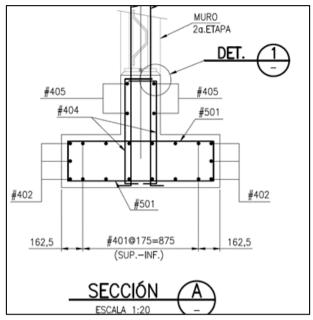


Figura 98. Sección de acero en cimentación

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006

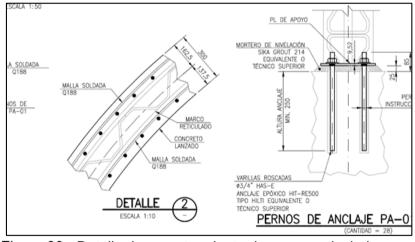


Figura 99. Detalle de empotramiento de marco reticulado

Fuente: MQ11-03-DR-4110-CE6006



Figura 100. Marcación de puntos para encofrado de marco



Figura 101. Marco reticulado, armado y torqueado 80 lb.



Figura 102. Torqueo de pernos en marcos reticulados (7 unidades)

Fuente: Elaboración propia



Figura 103. Encofrado de cimentación



Figura 104. Verificación de cimentación previo al vaciado



Figura 105. Vaciado de cimentación

Fuente: Elaboración propia



Figura 106. Cimentación de marco reticulado

d. Colocación de marco reticulado

Los marcos metálicos se anclaron a la zapata corrida que fue vaciado previamente con concreto F'c=280 kg/cm2, para asegurar la primera cercha, que es el anclaje frente al terreno, se unió al paraguas de auto perforantes ya instalado en el portal, la ventaja de ya tener el paraguas instalado es que la corona tiene una base marcada donde colocarse. Además de ello se tomó el tiempo necesario para cuadrar este primer elemento ya que significa el inicio del eje del túnel.



Figura 107. Colocación del primer marco reticulado

Fuente: Elaboración propia

Ya instalado el primer marco metálico reticulado, se procedió a colocar de una en una y en retroceso el resto de los marcos metálicos reticulados que conforman el falso túnel, sumando así un total de 07, todas siguen el mismo proceso a la primera.

Las demás estructuras de marco reticulado se colocarán a una distancia de un metro entre cada eje, confirmando las distancias con el equito de topografía.



Figura 108. Colocación de los demás marcos reticulados

Se comprobó con topografía si había la necesidad de desplazar en algún punto, hablamos de centímetros. Una vez cuadrado perfectamente se procedió al apretado final de los pernos de enganche patas/corona y la instalación de todos los distanciadores, ya encajados totalmente.



Figura 109. Marco reticulado completado

Fuente: Elaboración propia

e. Colocado de planchas bernold y malla

Previo al proceso de lanzado de concreto (Shotcrete) se recubrió la sección del falso túnel, por el exterior y por el interior de las cerchas, con malla electro soldada, solapadas entre sí, además se recubrió con chapas Bernold para mejorar la resistencia y no dejar huecos o espacios libres, y así conseguir una superficie continua para poder lanzar la capa de concreto proyectado / shotcrete. Con una capacidad de resistencia de 25 Mpa.



Figura 110. Colocación de las planchas bernold

En este proceso intervino el Telehandler para que los operarios puedan acceder sin riesgo a la parte media y a la superior del falso túnel, así realizar la instalación de las chapas siempre bajando las patas hidráulicas para mayor estabilidad.



Figura 111. Colocación de las planchas bernold en otro extremo Fuente: Elaboración propia



Figura 112. Colocado de mallas electro soldadas interior Fuente: Elaboración propia



Figura 113. Falso túnel listos para ser recubierto con shotcrete Fuente: Elaboración propia

f. Lanzado de shotcrete.

Con el equipo robot se realizó el trabajo de lanzado shotcrete, procurando no sobre pasar capas mayores a 10 cm. Para ello se alterno los lados para no colapsar el concreto y darle pequeñas pausas, además se permitio pequeños fraguados que erán de 30 minutos, tiempo que se tarda en recargar aditivo y solicitar un nuevo Mixer con mayor cantidad de Shotcrete, ello a fin de poder alcanzar el espesor deseado y definido en los planos de construcción, evitando caída de planchas por sobrepasar el espesor por capa lanzada.



Figura 114. Lanzado de shotcrete por Exterior



Figura 115. Lanzado de shotcrete por Interior de Falso tunel Fuente: Elaboración propia



Figura 116. Verificación del eje del falso túnel y liberación Fuente: Elaboración propia



Figura 117. Portal entrada totalmente fortificado

4.2. ASPECTOS TÉCNICOS DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES

4.2.1. Metodologías

Los métodos utilizados en el Área donde se laboró fueron las siguientes:

- Método de organización: Mediante este método se busca organizar, planificar las operaciones en campo y en base a ello delegar funciones a cada miembro del grupo a fin de cumplir con las actividades programadas en el Look Ahead.
- Método de replanteo: Es una información previa del terreno en el cual se encontrará modificaciones antes de inicio de operaciones, se buscan replantear y redefinir las actividades a llevar a cabo.

4.2.2. Técnicas

- Revisión: donde se examina o analiza lo que se ejecutara y lo que se indica en los documentos técnicos contractuales.
- Observación: mediante el cual se toma atención a una actividad y se determina si se realiza según procedimientos estándares de seguridad, salud ocupacional y medio ambiente de AAQ – SMI.
- Coordinación: mediante el cual se determina el modo de operación a realizar en campo con todo el equipo de trabajo.
- Contraste: Mediante el cual se concuerdan las actividades realizadas con los documentos técnicos contractuales.

4.2.3. Instrumentos

Los instrumentos utilizados para la realización de ambos proyectos son:

- Análisis de riesgo de trabajo JSA.
- Estándares de seguridad, salud ocupacional y medio ambiente de AAQ -SMI
- Planos contractuales.
- Request for information (RFI)
- Red line
- Procedimiento instructivo HSE
- Especificaciones técnicas del M.T.C. (EG 301)

4.2.4. Equipos y materiales utilizados en el desarrollo de las actividades

4.2.4.1. Equipos y herramientas

- Excavadora CAT 336
- Tractor D8
- Camión Volquete 15 m3
- Cisterna de agua de 5,000 gal.
- Telehandler
- Rock drill L6
- Robot Putzmeister SPM4210
- Mixer
- Escaleras
- Desquinchadores
- Extintores de los equipos
- Bomba de inyección
- Estación total
- Retroexcavadora Case
- Herramientas manuales (Barreta, Pala, Pico, Rastrillo)
- Carretilla de mano
- Cinta métrica
- Nivel
- Sierra
- Radio de Comunicación.
- Torre de iluminación (Turno noche)
- Kits anti derrames.
- Bandeias

4.2.4.2. Materiales

- Carteles de señalización
- Paletas de señalización
- Conos de seguridad con cinta reflectiva
- Cinta de seguridad color amarillo / rojo
- Marcos metálicos reticulados
- Cemento
- Aditivos
- Agregado Integral
- Malla electro soldada

- Chapas bernold
- Perno helicoidal de 25 mm.
- Madera (tablones y vigas de encofrado)
- Estacas de madera
- Clavos de 3" y 4"
- Yeso
- Cáncamo de acero
- Pintura spray (rojo)
- Malla naranja de seguridad
- Barbacanas o Iloronas

4.2.4.3. Equipos de protección personal

- Cascos de seguridad
- Barbiquejo
- Zapatos con punta de acero
- Guantes badana
- Guantes de jebe
- Traje tivek
- Arnés de seguridad con doble línea de vida
- Chaleco con cinta reflectiva
- Respirador de doble vía con filtro para polvo
- Uniforme completo con cintas reflectantes
- Lentes de seguridad claros y oscuros
- Protección auditiva (tapones u orejeras)
- Protector solar
- Cortaviento
- Capa para agua

4.3. EJECUCIÓN DE LAS ACTIVIDADES PROFESIONALES

4.3.1. Cronograma de actividades realizadas

Tabla 3. Cronograma de actividades de trabajo

ITEM	ACTIVIDADES	DURACION
1.0	OBRAS DE SUPERFICIE DEL PORTAL - ENTRADA (AREA 4000)	
	INICIO - COTA 3,428.10m	
01	CONTRAFOSO - LADO ESTE - LONG.: 60.0m - CUADRILLA 01	37 dias
01.01	OBRAS PRELIMINARES	2 dias

01.01.01	HABILITACION DE ACCESO	2 dias
01.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS	17 dias
01.02.01	CORTE EN ROCA - VOL: 7m3/ml- PROG. 0+000 AL 0+020	4 dias
01.02.02	CORTE EN ROCA - VOL: 8.75m3/ml- PROG. 0+020 AL 0+045	6 dias
01.02.03	CORTE EN ROCA - VOL: 5.25m3/ml- PROG. 0+045 AL 0+060	3 dias
01.02.04	EXCAVACION EN MATERIAL SUELTO - PROG. 0+048 AL 0+054	2 dias
01.02.05	EXCAVACION EN MATERIAL SUELTO - PROG. 0+054 AL 0+060	2 dias
01.03	CONCRETO EN CONTRAFOSO	18 dias
01.03.01	COLOCACION DE MALLA ELECTROSOLDADA	4 dias
01.03.02	COLOCACION DE CERCHAS	4 dias
01.03.03	COLOCACION DE CONCRETO - ACABADO FROTACHADO	6 dias
01.03.04	RETIRO DE CERCHAS	3 dias
01.03.05	RELLENO DE JUNTAS CON SIKA FLEX	1 dias
01.04	LIBERACION Y PROTOCOLOS	6 dias
01.04.01	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS	4 dias
01.04.02	LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS	2 dias
02	SOSTENIMIENTO Y FORTIFICACION	49 dias
02.01	LIBERACION Y PROTOCOLOS	27 dias
02.01.01	LIBERACION DE MEDIO AMBIENTE - COTA 3,426.50	1 dias
02.01.02	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS	10 dias
02.01.03	LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS	8 dias
02.01.04	LIBERACION GEOLOGIA - PROTOCOLOS	8 dias
02.02	MOVIMIENTO DE TIERRAS	28 dias
02.02.01	LIMPIEZA DE PLATAFORMA - COTA 3,426.50	1 dias
02.02.02	CORTE EN ROCA - TALUD 1A - PROG. 0+000 AL 0+029	2 dias
02.02.03	CORTE EN ROCA - TALUD 1B - PROG. 0+000 AL 0+034	2 dias
02.02.04	CORTE EN ROCA - TALUD 1C - PROG. 0+000 AL 0+034	2 dias
02.02.05	CORTE EN ROCA - TALUD 1D - PROG. 0+000 AL 0+042	2 dias
02.02.06	CONFORMACION DE BANQUETA - TALUD 1D - PROG. 0+000 AL 0+042	1 dias
02.02.07	CORTE EN ROCA - TALUD 2A - PROG. 0+000 AL 0+042	2 dias
02.02.08	CORTE EN ROCA - TALUD 2B - PROG. 0+000 AL 0+045.50	2 dias
02.02.09	CORTE EN ROCA - TALUD 2C - PROG. 0+000 AL 0+048	2 dias
02.02.10	CORTE EN ROCA - TALUD 2D - PROG. 0+000 AL 0+065	3 dias
02.02.11	CORTE EN ROCA - TALUD 2E - PROG. 0+000 AL 0+084	3 dias
02.02.12	CORTE EN ROCA - TALUD 2F - PROG. 0+000 AL 0+091.80	3 dias
02.02.13	CORTE EN ROCA - TALUD 2G - PROG. 0+000 AL 0+092	3 dias
02.03	INYECCION DE PERNOS	9 dias
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 1A -	0.5 dias
02.03.01	PROG. 0+000 AL 0+029	0.5 dias
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 1B -	0.5 dias
02.03.02	PROG. 0+000 AL 0+034	0.5 ulas
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 1C -	0.5 dias
02.03.03	PROG. 0+000 AL 0+034	0.5 dias
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 1D -	0.5 dias
02.03.04	PROG. 0+000 AL 0+042	0.5 dias
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BANQUETA - TALUD 1D - PROG.	0.5 dias
02.03.05	0+000 AL 0+042	0.5 dia5
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2A -	0.5 dias
02.03.06	PROG. 0+000 AL 0+042	0.0 0103
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2B -	0.5 dias
02.03.07	PROG. 0+000 AL 0+045.50	0.0 0103
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2C -	0.5 dias
02.03.08	PROG. 0+000 AL 0+048	0.0 0103
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2D -	1 dias
02.03.09	PROG. 0+000 AL 0+065	1 4140
20 20 40	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2E -	1 dias
02.03.10	PROG. 0+000 AL 0+084	
	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2F -	1 dias
02.03.11	PROG. 0+000 AL 0+091.80	. 2.00
00 00 10	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS / BARBACANAS - TALUD 2G -	1 dias
02.03.12	PROG. 0+000 AL 0+092	
02 02 42	PERFORACION E INYECCION DE PERNOS AUTO PERFORANTES -	1 dias
02.03.13	PARAGUAS SOSTENIMIENTO DE TALLID	
02.04	SOSTENIMIENTO DE TALUD MALLA / LANZADO SHOTODETE TALLID 1A DROC 0,000 AL 0,020	12 dias
02.04.01	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 1A - PROG. 0+000 AL 0+029	1 dias

02.04.02	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 1B - PROG. 0+000 AL 0+034	1 dias
02.04.03	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 1C - PROG. 0+000 AL 0+034	1 dias
02.04.04	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 1D - PROG. 0+000 AL 0+042	1 dias
	MALLA / LANZADO SHOTCRETE EN BANQUETA - TALUD 1D - PROG. 0+000	1 dias
02.04.05	AL 0+042	i ulas
02.04.06	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2A - PROG. 0+000 AL 0+042	1 dias
02.04.07	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2B - PROG. 0+000 AL 0+045.50	1 dias
02.04.08	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2C - PROG. 0+000 AL 0+048	1 dias
02.04.09	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2D - PROG. 0+000 AL 0+065	1 dias
02.04.10	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2E - PROG. 0+000 AL 0+084	1 dias
02.04.11	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2F - PROG. 0+000 AL 0+091.80	1 dias
02.04.12	MALLA / LANZADO SHOTCRETE - TALUD 2G - PROG. 0+000 AL 0+092	1 dias
03	FALSO TUNEL	14 dias
03.01	LIBERACION Y PROTOCOLOS	5 dias
03.01 03.01.01	LIBERACION Y PROTOCOLOS LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS	5 dias 3 dias
03.01.01	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS	3 dias
03.01.01 03.01.02	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS	3 dias 2 dias
03.01.01 03.01.02 03.02	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO	3 dias 2 dias 14 dias
03.01.01 03.01.02 03.02 03.02.01	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias
03.01.01 03.01.02 03.02 03.02.01 03.02.02	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO ENCOFRADO DE CIMENTACION	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias 2 dias
03.01.01 03.01.02 03.02 03.02.01 03.02.02 03.02.03	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO ENCOFRADO DE CIMENTACION DESENCONFRADO DE CIMENTACION	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias 2 dias 1 dias
03.01.01 03.01.02 03.02 03.02.01 03.02.02 03.02.03 03.02.04	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO ENCOFRADO DE CIMENTACION DESENCONFRADO DE CIMENTACION HABILITACION DE ACERO	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias 2 dias 1 dias 1.5 dias
03.01.01 03.01.02 03.02 03.02.01 03.02.02 03.02.03 03.02.04 03.02.05	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO ENCOFRADO DE CIMENTACION DESENCONFRADO DE CIMENTACION HABILITACION DE ACERO VACIADO DE CIMENTACION	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias 2 dias 1 dias 1.5 dias 1 dias
03.01.01 03.01.02 03.02.01 03.02.01 03.02.02 03.02.03 03.02.04 03.02.05 03.02.06	LIBERACION DE TOPOGRAFIA - PROTOCOLOS LIBERACION DE CALIDAD - PROTOCOLOS MARCO RETICULADO VACIADO DE SOLADO ENCOFRADO DE CIMENTACION DESENCONFRADO DE CIMENTACION HABILITACION DE ACERO VACIADO DE CIMENTACION ARMADO DE MARCO RETICULADO	3 dias 2 dias 14 dias 0.5 dias 2 dias 1 dias 1.5 dias 1 dias 3 dias

Fuente: Elaboración propia

4.3.2. Procesos y secuencias operativa de las actividades profesionales

4.3.2.1. Inicio de guardia

- Oración del día
- Pausas activas
- Charlas diarias
- Repartición de guardia por cuadrilla
- Apertura de documentaciones (IPERC, ATS, Permisos)
- Planificación de actividades esenciales
- Organización para reapertura de trabajos

4.3.2.2. Durante las operaciones

a. Contrafosos

- Verificación de documentación al día
- Observación de condiciones seguras de trabajo
- Excavación manual
- Liberación topográfica de fundación
- Colocado de malla electro soldada
- Encofrado de cerchas

- Liberación de calidad
- Vaciado de concreto
- Desencofrado de cerchas

b. Sostenimiento y fortificación

- Excavación con maquinaria
- Limpieza de material
- Verificación topográfica
- Perfilado de talud
- Liberación topográfica
- Liberación geológica
- Desquinche o desate manual
- Perforación de pernos
- Perforación de barbacanas o lloronas
- Inyección de pernos helicoidales
- Colocación de barbacanas o lloronas
- Tendido de malla
- Colocación de planchas y ajuste de tuerca
- Lanzado de concreto / shotcrete
- Marcación de topografía de paraguas
- Perforación para pernos auto perforantes
- Inyección de pernos auto perforantes

c. Falso túnel

- Excavación para solado
- Vaciado de solado
- Habilitación de acero
- Encontrado de cimentación de marco reticulado
- Vaciado de cimentación
- Colocado de marco reticulado
- Liberación topográfica
- Colocado de plancha bernold
- Lanzado de concreto / shotcrete
- Liberación de topografía tanto alineamiento y sección de túnel

CAPITULO V RESULTADOS

5.1. RESULTADOS FINALES DE LAS ACTIVIDADES REALIZADAS

- En la actividad de fortificación de talud que a su vez comprende trabajos relacionados como construcción de contrafoso y falso túnel, se cumplieron con los altos estándares de calidad y seguridad de acuerdo a las exigencias por la supervisión de Arcadis y Fluor (SMI) respectivamente.
- Se cumplió con la entrega de la fortificación de talud en el portal de entrada de acuerdo a la fecha programada en el LookAhead y 3WLA del área 4000.
- Se obtuvo resultados favorables durante la evaluación de trabajos con altas calificaciones en todas las áreas tanto por parte de la Gerencia de proyecto GMO y por el cliente Anglo American Quellaveco, referente a las buenas prácticas de trabajo y eficiencia.

5.2. LOGROS ALCANZADOS

Los logros alcanzados durante la ejecución de los trabajos de fortificación en el portal de entrada fueron:

- Ampliación de mis conocimientos en cuanto a la ejecución de los trabajos comprendidos en una fortificación de talud.
- Ampliar mis conocimientos en medidas de seguridad estandarizados que se emplea en el sector minero.
- Manejo de nuevas medidas de programación, planificación y control en la ejecución de obras como son el LookAhead y 3WLA.
- Elaboración de nuevos procedimientos y modificación en los JSA

5.3. DIFICULTADES ENCONTRADAS

- Poca cobertura de señal que dificulta la comunicación con áreas administrativas y logística ya sea por entrega de reportes, requerimientos o tareos del personal.
- Baja disponibilidad de equipos de transporte de materiales
- Equipos y maquinaria en pésimas condiciones de operatividad

- Personal con poco entusiasmo y ánimo, debido a la mala a atención por parte de servicios generales (SSGG)
- Escases de recursos ya sea materiales y EPPs en el almacén cortadera

5.4. PLANTEAMIENTO DE MEJORAS

- Realizar la instalación de una repetidora radial que conecte el área 4000 con el área 2000 a través del canal 15 GMO.
- En el proceso de evaluación y calificación de los equipos y maquinarias que sean aptos para subir al proyecto, se debe contar con mejores estándares de calificación.
- Realizar una mejor trazabilidad en el área de logística tanto del almacén central (Caracoles) con el almacén Cortadera.
- El proceso de convocatoria del personal nuevo, debe ser más dinámico y menos engorroso.

5.4.1. Metodologías propuestas

- Uso de comunicación integral
- Uso de tecnología adecuada
- Control de recursos y materiales

5.4.2. Descripción de la implementación

a. Uso de comunicación integral

La ubicación del proyecto Quellaveco se da en lugares donde la cobertura de línea móvil es muy baja, uno de ellos es el área 4000, donde se realizó los trabajos de fortificación de talud comprendientes al túnel capillune – cortadera, donde la cobertura es cero, es en ese sentido que la contratista GMO instalo una antena repetidora radial, a fin de poder conectar la comunicación desde diferentes áreas de trabajo.

b. Uso de tecnología adecuada

Por el ritmo de trabajo o estrategia optada, se vio la necesidad de contar con equipos totalmente operativos que sumaran a cumplir los plazos comprometidos, dada esta metodología, se realizó el cambio de equipos en mal estado como es el caso del Robot Putzmeister. Ello permitió la continuidad del ciclo de trabajos y reducción de costo en su constante reparación y/o pares de frente de trabajo.

c. Control de recursos y materiales

El stock critico de materiales y epps básicos en el almacén cortadera, frenan el normal ciclo de los trabajos, razón por el cual se realizó la entrega y reporte de las actividades programadas a ejecutar durante la semana, ello contribuyó a que el área logística realizara el abastecimiento anticipado desde su almacén central (caracoles) hacia el almacén de frente de obra (cortadera).

5.5. ANÁLISIS

En el proyecto Quellaveco por medio de una licitación privada se adjudicó al consorcio GyM-OSSA la construcción de tres túneles, una de ellas es el túnel Capillune-Cortadera con una longitud de 0.5 KM.

Que, entre los trabajos comprendidos para la conectividad del túnel en mención es la fortificación de talud ya sea en el portal de entrada. Los trabajos que involucran a esta actividad son desarrollados bajo herramientas de programación y planificación como; LookAhead, 3WLA. Además, son medidos bajo un porcentaje de cumplimiento semanal conjuntamente con las restricciones e impactos que puedan ocurrir.

Es así que, complementado con la supervisión de los trabajos, se obtiene un adecuado proceso de ejecución y optimización de recursos en armonía con la seguridad y cuidado del medio ambiente.

5.6. APORTE DEL BACHILLER EN LA EMPRESA Y/O INSTITUCIÓN

- Elaboración y modificación del JSA e instructivos de trabajo en la fortificación de talud.
- Adecuada organización y coordinación en los trabajos de campo que contribuyeron a la reducción de costos en el uso de recursos.
- Supervisión en los controles de calidad para garantizar la calidad de los trabajos por los cuales se obtuvieron altos puntajes por parte del cliente.
- Cero observaciones durante la entrega del talud fortificado al cliente Anglo American Quellaveco, cumpliendo con los estándares de pruebas ya sea de resistencia y energía.

CONCLUSIONES

- Los taludes naturales o antrópicos no pueden considerarse estables indefinidamente, porque tarde o temprano se pierde la estabilidad debido a agentes naturales, dado las circunstancias es fundamental realizar su sostenimiento y fortificación en áreas específicas como es el caso del portal de entrada del túnel Capillune Cortadera, brindándose así la seguridad a las personas y equipos que harán uso de las áreas ubicadas en el pie de talud.
- La ubicación de la fortificación de talud del portal de entrada del túnel Capillune Cortadera es a 3000 m.s.n.m. una zona considerada de lluvias intensas, razón por el cual fue de mucha importancia considerar obras de drenaje que alivien los flujo de agua no contactada, que consta en la instalación de barbacanas o lloronas, así como la construcción de contrafosos ubicados en la parte superior del portal, cuya finalidad es desviar las aguas producto de las precipitaciones pluviales hacia las quebradas adyacentes.
- Para la supervisión y ejecución de trabajos comprendidos en la fortificación de talud fue de mucha necesidad e importancia la aplicación de todos los conceptos y procedimientos estipulados en el JSA, planos, mismos que cuentan con la aprobación por la supervisora de AQQ como es Arcadis y SMI.

RECOMENDACIONES

- Se debe realizar un mejor análisis presupuestal a los montos calculados y asignados por cada área de trabajo. evitándose así el caso del área de OOCC que a inicios de los trabajos ya se encontraban en perdida.
- El área de logística y su almacén principal ubicada en el área 2000 (Caracoles), deberá llevar mejor trazabilidad y comunicación entre sus diferentes sedes, uno de ellos es el almacén cortadera ubicada en el área 4000, ello permitirá manejar un mejor control en cuanto al stock de materiales así como su ingreso y salida. La salida de los recursos y materiales requeridos y aprobados específicamente tanto para la realización de los trabajos de fortificación de talud y obras civiles, deben ser puestos en conocimiento a los responsables de su requerimiento, esto permitirá dar las condiciones para la reprogramación de trabajo y cambios en el lookahead.
- Se recomienda contratar equipos y/o maquinarias que se encuentren en condiciones óptimas y que puedan estar acorde al ciclo de trabajo programado, evitándose así perdidas de horas hombre durante la reparación.
- Se recomienda mejorar las coordinaciones con la supervisora SMI y el cliente AAQ respecto al cierre de vías, producto de trabajos relacionadas a otra contratista como es el consorcio JJC – BESALCO, adjudicada por AAQ para la construcción de la presa de relaves en el área 4000, ya que el incumplimiento constante de sus programaciones de cierra de vía, extiende el tiempo de llegada desde el campamento cortadera al frente de trabajo.

BIBLIOGRAFÍA

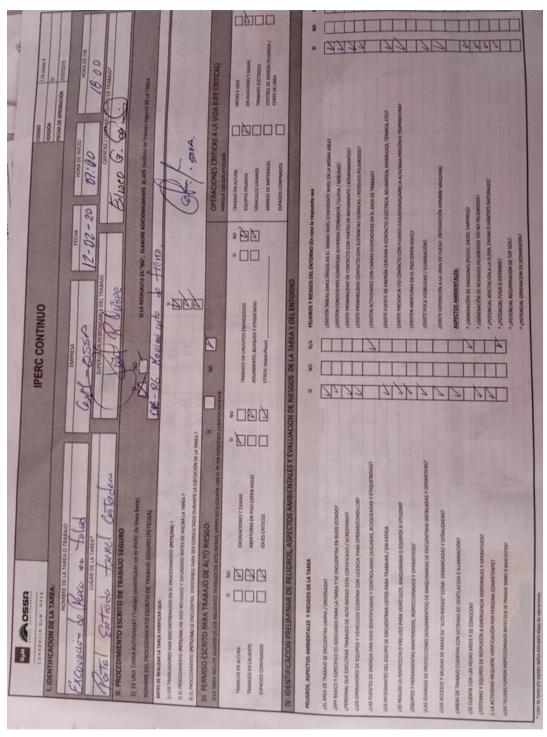
- Suarez, J. (1998). *Deslizamientos y Estabilidad de Taludes en Zonas Tropicales*, Colombia, Publicaciones UIS
- Crespo, C. (1980), Mecánica de suelos y Cimentaciones, México, Limusa
- Ramírez, P. y Alejano, L. (2004), *Fundamentos e Ingeniería de Taludes*, Madrid, Ed. Trillas
- Estabilidad de Taludes, (Setiembre 2008), Recuperado de https://sjnavarro.files.wordpress.com/
- Servicios Mineros, Tromax, Recuperado de https://tromax.cl/
- Universidad Tecnológica de Chile, Inacap, Recuperado de https://portales.inacap.cl/carreras/Area-Mineria/Tecnico-en-Mineria/index

ANEXOS

Anexo 1. Hoja de Charlas a inicio de guardia

Torata Je ad al Entrad N° de Horas: EMPRESA/CON G M O	ENTRENAMIE CIA N° Trabajado centro lat Aprox: Folida d Cap Entr ITRATO CY 40: 43 41: 43 45 41: 46 44: 44: 46 44: 46 44: 46 44: 46 44: 46 44: 46 44: 46 46	pres en el	Horas Company
MO M	Centro lat Aprox: Foldad Cap Entr TRATO CX 40: 50: 10 43 41: 23 45: 41: 660 141	DNI 952082- 70423 428468 2223(75) 2332566 3985347 33446	Simulacro de Emergencia ToolBox Otro FIRMA NO
MO M	India Cap Entr Cap Entr	222370 2322	Emergencia ToolBox Otro FIRMA NO Authority Authority
EMPRESA/COM MO MO MO MO MO MO MO MO MO	India Cap Entr Cap Entr	222370 2322	Emergencia ToolBox Otro FIRMA NO Authority Authority
M'de Horass EMPRESA/COM GM 0 MO MO GMO SHO GHO GHO GHO GHO GHO GHO GH	Cap Entr	2223 (75) 232566 29832566 298332566 298332566 298332566	Toolbox Otro FIRMA NO FI
EMPRESA/CON GMO MO MO GMO GMO GMO GMO GMO	178ATO CO 40:5 10:5 10:5 10:5 10:5 10:5 10:5 10:5 1	DNI 952082- 709823 428468 2222175 2235354 3622370 (332566 8990816 5985347 3 54 41	FIRMA NO
6 M O MO MO MO GHOSSO GHO GHO GHO GHO GHO GHO	10 43 45 45 45 45 45 45 45 45 45 45 45 45 45	952082. 90123 428468 2222175 233334 3622370 1332566 1940816 1985347 3344	Joseph Jo
MO MO MO MO MO MO MO MO MO MO	40; 55 A 411 10 43 41 23 45 45 41 41 41 41 41 41 41 41 41 41	709823 428468 2223175 233334 8622370 1332566 8990816 5985347 3 34 41	Horas Company
912 0 0 055 0 0055 0 00 0	40; 55 A 411 10 43 41 23 45 45 41 41 41 41 41 41 41 41 41 41	709823 428468 2223175 233334 8622370 1332566 8990816 5985347 3 34 41	Horas Company
1 055 6 MO 6 MO 6 MO 6 MO 6 MO 6 MO 6 MO 6 MO	10 43 43 45 45 45	2223(75) 233354 3622370 (332566 19408(6) 5985347 3 34 41	Horas Company
GHOSSA GHO GHO GHO GHO GHO GHO GHO	10 43 7 23 45 45	235354 8622370 1332566 8940816 5985347 3344	Justinth Justs
6 MO 6HO 6HO 6HO 6HO 6HO 6HO 6HO	43 40 23 45 45 41	3622370 1332566 1990816 1985347 3 34 41	Junkanth Jeach
640 640 640 640 640	23 45 45 41	1332566 1990816 1385347 33441	Justin H
GHO GHO GHO GHO GHO	23 45 45 60	3990816 33441 33441	Fulls .
GNO GHO GHO GHO GNO	45 43 60	985347 3 3 4 + 1 0005818	(1116)
GHO GHO GHO GHO	4 : 60	3 3 4 A 1	1 Page 2
GHO GHO GHO BHO	742		Jufh.
GHO GHO	742		
GH0 3-10		AL MIN	CT X
	70	0426646	250)
6M0	ay	169856	7 All
	9	764482	4 AB
GMS	0 013	27772	A
GHO	20	9315484	1 40
MO	45	5356641	(Gull
7/11-05	50 43	140464 0	15
GMO	- Albert	883778	1511
no	42	866291	(the
			No.
•			
			(no

Anexo 2. Apertura de documentos e inicio de excavación



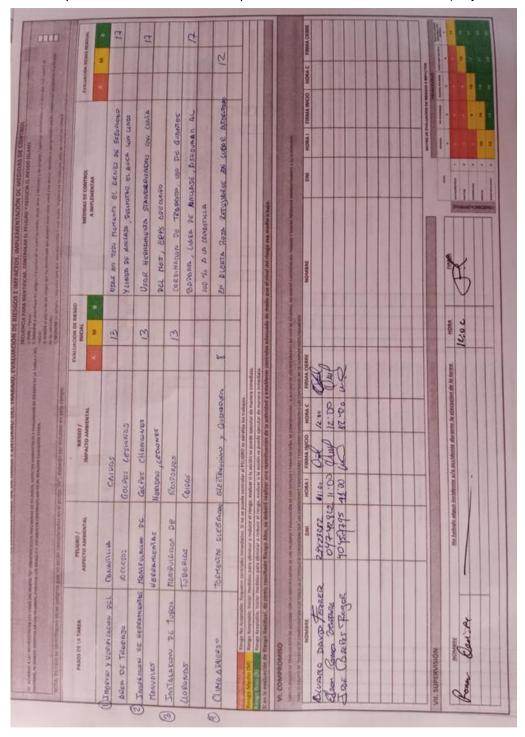
Anexo 3. Apertura de documentos e inicio de excavación (Hoja reversa)



0000 2 🗆 - 00 - MANDAL -000 IPERC CONTINUO 9 🗆 🗆 = 000 2 000 = D00

Anexo 4. Apertura de documentación para instalación de barbacanas

Anexo 5. Apertura de documentación para instalación de barbacanas (Hoja reversa)



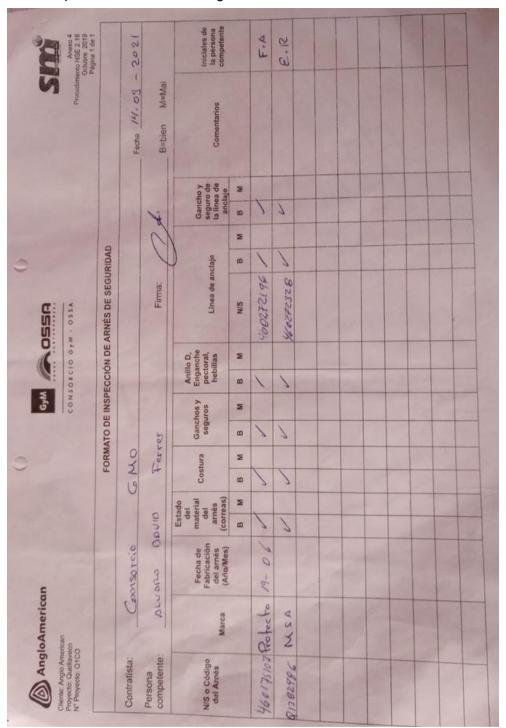
Anexo 6. Permiso de trabajos en altura

Cheste Anglo American Proyecto Quellivero N. Proyecto QUO	American PERMISO DE	TRABAJ	IOS EN ALTUR	A	Aceso 1 crdimento HNE 2 18 Septiembre del 2019
(Aplicable a todo trabajo q	ue se realice a partir de 1.80 metros (6 pies) de altura sobr	e et nivet del piso	y donde existe el riesgo de ca	ida a diferente nivel bajo evaluación)	
I. Datos Principal	es				
Ublcación:					
PORTAL E	NTRADA - CORTADERA				
Trabajo a realizar:	N DE CLOPONAS			Fecha: 14 03 20	
	gos de Trabajos en Altura				
Riesgos	Medidas de Control		Peligros	Medidas de Co	ntrol
Caidas de personal	W USO DE DENES CUERDO		Peligros mecánicos		
Caidas de equipo	Y DOBLE LINEA DE VI	40	Peligros eléctricos		
Caidas de herramiento	HERRAHENTO	PROR	Peligros de incendio		
Otros (detalle)	DESTAR DOLDOD EN		Otros (detaile)		
	HOMENTO DI 100%	1000			
3. Medidas de Co	ontrol				
A. Del lugar de Trabajo		SI NO N/A		n personal e instrucciones ntrenamiento y/o capacitación en	SI NO N/A
The state of the s	izado el área de trabajo en nivel inferior (suelo) ajos en superficies deterioradas como techos y/o		trabajos en altura	à el trabajo en altura cuenta con el	
2. ewten la posibilidad d			2. certificado anual de sufic	iencia médica.	
Del punto anterior, en 3. inmediatas y éstas of	caso de emergencia se han señalizado las salidas recen estabilidad en caso de evacuación	V	3. barbiquejo, etc)	EPP Básico y Especializado (amés,	
	s con posibilidad de calda se han colocado barandas (1.20 pecto al piso y travesaños intermedios)	·		ón visual; en tierra firme del equipo idas (cinturones, líneas de anclaje, os. conectores)	
Se ha verificado y ase 5, trabajos en altura	egurado las herramientas y equipos a utilizar en los		Se recalco al personal q 5, su línea de anclaje,	que siempre debe estar enganchada de tal forma que nunca este	西市市
0.			desprotegido Si el equipo de protecció 6. realizar, se colocará red	on contra caldas dificulta el trabajo a a una distancia < 1 m con respecto	HHH
B. Del Sistemas de Pro	en andamios, tapas, pasadizo, elévadores, etc; venficando	SI NO N/A	al punto de trabajo.	dor ha de desplazarse de un lugar a	
1, que todos sus eleme	ntos esten completos y ensamblados correctamente.		7. otro, se ha considerado o	dolle linea de anciaje.	MULI
2. tres metros con respe	tección contra caídas mantienen una distancia mínima de ecto a las líneas de alta tensión. colocó el andamio esta nivelado o en su defecto se har		D. Otros Se requiere algún pem	niso de trabajo adicional, según la	SI NO N/A
S. colocado calzas que	ofrezcan la segundad respectiva.		actividad a realizar Es indispensable consid	derar la presencia de un observador	
4, estables y fijas elimir	n su altura estan asegurados y/o arriostrados a estructuras nando la posibilidad de colapsamiento.		que advierta al person 2. materiales y/o carga.	al de entorno la posible caida de	
Las plataformas est éstos tienen un mínii a 30 cm limitado por	tan debidamente aseguradas y de considerarse tablones mo de 5cm de espesor, 60cm de ancho y sobresalen de 20 tropes	; WIL	3. linterna de colores etc.	ripo de comunicación como: radios	000
	je y lineas de vida estan ubicados por encima del nivel de	' POC			
4. Firmas del Do	cumento:		The state of the s		
Contra	TORIZACIÓN DE LA TAREA Nombr	9		Tircha	Fecha
	INTRATISTA Ronan Quispe			Kury	14 103 20
SUPERVISOR CO					THE RESERVE OF THE PARTY OF THE

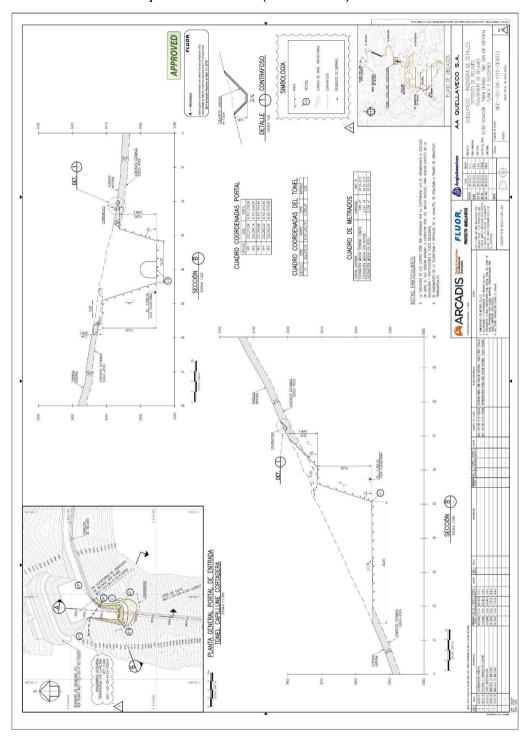
Anexo 7. Registro de personas autorizadas para trabajos en altura

pacable a todo trobajo que se realice a partir de 1.60 metros (6 pies) de altura	sotre el nivel del paso y donde existe el nesgo de celde a e	Shirenie nivel hopo evekasción)					
* Este permiso es diano y debe ester en el luper de trabajo.							
-Nombre del personal autorizado para realizar Trabajos en Altura							
Apellidos y Nombres	Cargo	Fima					
ALUDRO DOUIN Ferrer	op undamiero	C.					
Romos Vontura Edinson for carous, Roger	op produniero op produniero placini	Mul,					
for carons, Roger	pipairi 1						
	The root in a least to						

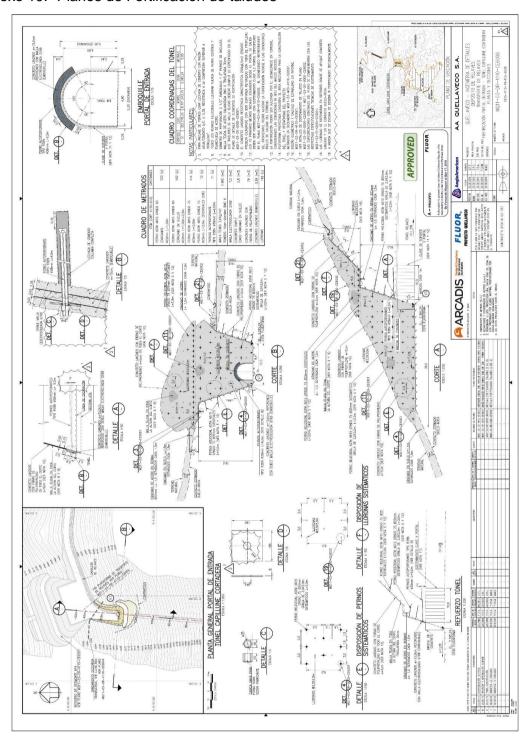
Anexo 8. Inspección de arnés de seguridad



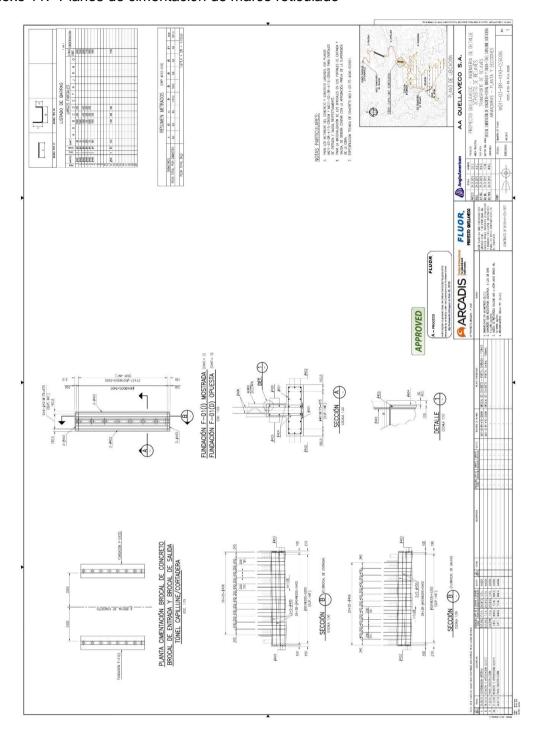
Anexo 9. Planos de zanja de coronación (Contrafosos)



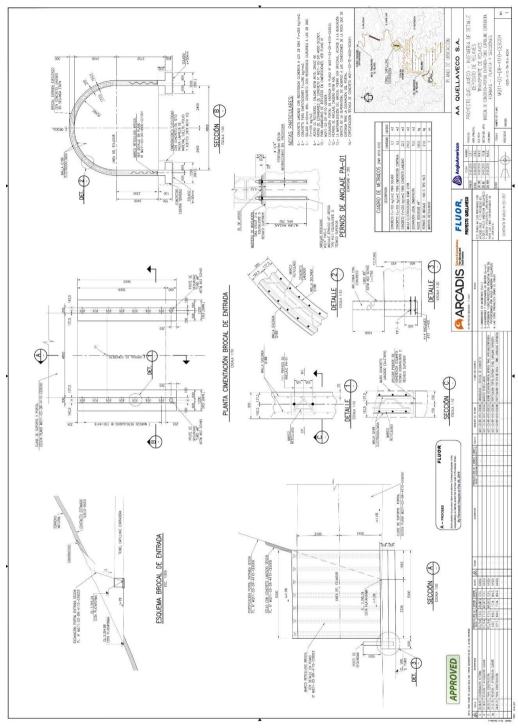
Anexo 10. Planos de Fortificación de taludes



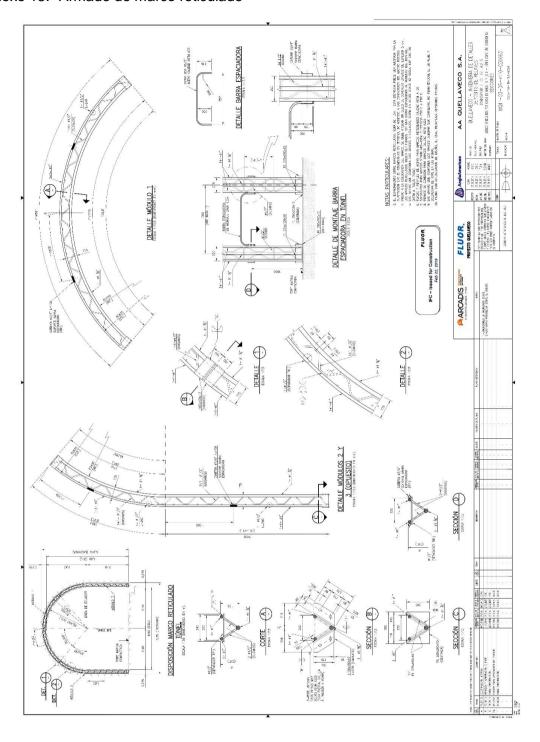
Anexo 11. Planos de cimentación de marco reticulado



Anexo 12. Planos de instalación de Marco reticulado Falso túnel



Anexo 13. Armado de marco reticulado



Anexo 14. Diseño de shotcrete aplicado GMO -03

					o (shotcrete	ALCOHOLOGICO CO	25 Mpa	
	OBRA	"TUNEL C	ORREA DE MINERAI TRANSP	L GRUESO" Y "1 ORTE DE RELA		ANAL DE	Contrato	Q1CO-K-CCN-143
ipo de concreto			SHOTCRETE				N° Reporte :	DMS-GMO-003
ódigo de diseño		-	DMS-GMO-003				Fecha de diseño :	21/08/2019
esistencia a co	mpresión a 28 día	is, fc	250 H	kg/cm²		-0		
elación agua/ce	emento (estado S	SS):	0.39			-		
sentamiento de	diseño:		8" ± 1,5"					e encuentra estipulada
Materiales:		-				en la norma AST	IM C94/C94M	
Cemento:	Tipo HE	Cemento Yura	i .					
dición:	Sika Fume	Microsilice						
Agregados:	Agregado Int	egral Cantera	Gaby I					
Agua:	Quellaveco F	oza N° 04						
Aditivo 1:	VISCOCRET	E SC 70	Dosis %:	1.70				
Aditivo 2:	SIKA TARD F	E	Dosis %:	1.00				
Aditivo 3:	SIKA AER		Dosis %:	0.00				
Aditivo 4:	SIGUNIT L60		Dosis %:	0.00				
		Peso esi	pecífico de ceme	ento v aditivo	os (a/cm³)	1		
		Peso Específico		J dality	2.94	1		
		Peso Específico I			2.20	1		
		Peso Específico			1.11	1		
		Peso Específico			1.09	1		
		Peso Específico			1.02	1		
		Peso Específico			1.43	1		
C	aracterísticas	de los Agreg		Integral	Grava 1	Grava 2		
Famaño máximo				(Global) 3/8"	-	- Clava Z		se combinaron en
Módulo de Finur				3.11	-	DE		roporciones (%):
Peso Específico	Material SSS:		(gr/cm³)	2.520	-		Integral Arena:	100%
Peso Unitario Su	ielto:		(kg/m³)	1492	-	1-	1	
Peso Unitario Co	mpactado:		(kg/m³)	1629		-		
Absorción:			(%)	3.00	0=	-	1	
Humedad:			(%)	2.00	-	-		
	DISENO EN E	STADO SSS	(ma3)		DISEN	O EN COND	ICIÓN CORRE	CIDO (m³)
	DISENU EN E		500.0		Cemento	IO EN CONDI	(kg)	500.0
Cemento		(kg)	15.5.5.5					50.0
Humo de sílice		(kg)	50.0 1347		Humo de sílice Agregado Arena		(kg) (kg)	1334
Agregado Arena		(kg)	0		Grava 1		(kg)	0
Grava 1		(kg)	215		Agua		(kg)	228
Agua VISCOCRETE S	C 70	(kg) (kg)	9.35		VISCOCRETE SO	70	(kg)	9.35
SIKA TARD PE	070	(kg)	5.50		SIKA TARD PE	310	(kg)	5.50
SIKA AER		(kg)	0.00		SIKA AER		(kg)	0.00
SIKA FIBER		(kg)	7.50		SIKA FIBER		(kg)	7.50
Peso Unitario te	órico	(kg/m³)	2135		Peso Unitario teó	vico	(kg/m³)	2135
	CONCRETO FRI		2133		L see cimano tes		(//9/// /	2.00
	atura (°C)	Asentamiento	Contenido de Aire	P. Unitario	9 <u>2</u> 00 0ys-attachter	Dimento d	n on worlfioned at a	tamiento y contenido de
Ambiente	Concreto	(plg)	(%)	(kg/m²)	Rendimiento	aire para adelanta	r los ajustes pertinente	s, teniendo en cuenta que
21.6	23.9	9 1/2	8.0	2038	1.05	al nivel industrial p	ueden presentarse pe	queñas variaciones
					2020	_		
		COMPRESIÓN C	ORREGIDO (kg/cm²):	Promedio		Promedio		
Fecha Muestre	o 12 horas	(Kg/cm²)	24 horas	(Kg/cm²)	7 DÍAS	(Kg/cm²)	8 DÍAS	Promedio (Kg/cm
21/08/2019	88.7		119.6		249.7		342.9	
21/08/2019	81.2	84.7	125.7	122.7	252.9	252.7	333.0	338.6
21/08/2019	84.3		122.9		255.4	1	339.9	
		DA DE ASENTAMI						
Tiempo (min)	Slump (plg)	Aire (%)	T. mezcla (°C)	T. amb. (°C)	-			
	-	-	•)+)	4			
	-	-	15					
	mpresion a 12		2 paneles de concr , 3 dias, 7 dias y 28		ra luego extrae	r 12 nucleos de	e 4" de diametro	y realizar
Hora: 15:00 h								1.1.
	DE LABORATO	PRIO	G) LABORATOR	9	E CALIDAD CO	NIRATISTA	QA Rep	
Firma	1	Firma	plent,	Fin	na:		Firma:	29
	0 2		legio Ocanua	************	, /		Nombre: 4	JEONDO SUTEL

Anexo 15. Registro de ensayo de resistencia del Shotcrete

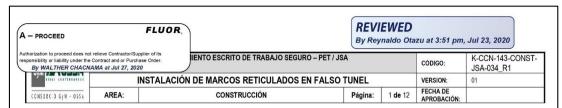
Descripción del Tag: Contrato: QICO-K-C Contratista: Consorció Estructura de Concre SHOTCRETE CAPA N COMPLETA PROG. 2 Proporciones de Mezcla Cemento, marca y tipo Agreg. Integral, zantera Agreg. Grueso,		1+125.94 a 2+: Clasificación Contratista SMI CIÓN DE TUNE = 2.5cm. SECCI A TIPO III.	de la Ins X Cli X Cli X O	pección iente tros	Proveedd Cód. Dis	or de Concreto	No. de Tag.: 2 Sistema Trans Sub – Sistema Área: 2700	710-1001-Q-013 ferido: 2710-01 : 2710-1001		D C71007	7A
Descripción del Tag: Contrato: Q1CO-K-C Contratista: Consorció Estructura de Concre SHOTCRETE CAPA N COMPLETA PROG. 2 Proporciones de Mezcla Cemento, marca (tipo tgreg. Integral, antera Lagreg. Grueso,	Fortificacion Tunel Prog: CN-143 o GyM - OSSA to/Ubicación: FORTIFICA v*01 e= 5cm. CAPA N*02 e +134.90 @ 2+131.90 ROC. Identificac YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	1+125.94 a 2+: Clasificación Contratista SMI CIÓN DE TUNE = 2.5cm. SECCI A TIPO III.	de la Ins X Cli X Cli X O	pección iente tros	Proveedd Cód. Dis	or de Concreto	No. de Tag.: 2 Sistema Trans Sub – Sistema Área: 2700 o: GMO	710-1001-Q-013 ferido: 2710-01 : 2710-1001		D C/100	
Contratista: Consorcio Estructura de Concre SHOTCRETE CAPA N COMPLETA PROG. 2 Proporciones de Mezcla Cemento, marca (tipo tgreg. Integral, antera tgreg. Grueso,	to/Ubicación: FORTIFICA vol e= 5cm. CAPA N°02 e +134.90 @ 2+131.90 ROC. Identificac YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	Contratista SMI CIÓN DE TUNE ⇒ 2.5cm. SECCI A TIPO III.	X Cli X O EL CON ON	iente tros	Proveedo Cód. Dis	seño de Mezcl	Sub – Sistema Área: 2700 o: GMO	2710-1001			
Estructura de Concre SHOTCRETE CAPA N COMPLETA PROG. 2 Proporciones de Mezcla Cemento, marca / tipo vagreg. Integral, zantera lagreg. Grueso,	to/Ubicación: FORTIFICA **01 e= 5cm. CAPA N*02 e +134.90 @ 2+131.90 ROC Identificac YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	Contratista SMI CIÓN DE TUNE ⇒ 2.5cm. SECCI A TIPO III.	X Cli X O EL CON ON	iente tros	Proveedo Cód. Dis	seño de Mezcl	Sub – Sistema Área: 2700 o: GMO	2710-1001			
Estructura de Concre SHOTCRETE CAPA N COMPLETA PROG. 2 Proporciones	to/Ubicación: FORTIFICA **01 e= 5cm. CAPA N*02 e +134.90 @ 2+131.90 ROC Identificac YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	CIÓN DE TUNE ≥ 2.5cm. SECCI A TIPO III.	X EL CON ON Dos	sificació	Cód. Dis	seño de Mezcl	o: GMO	003-F25MPa			
Proporciones de Mezela Cemento, marca y tipo Agreg. Integral, zantera Agreg. Grueso,	V*01 e= 5cm. CAPA N*02 e +134.90 @ 2+131.90 ROC. Identificac YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	= 2.5cm. SECCI A TIPO III.	ON Dos	sificació	Cód. Dis	seño de Mezcl		003-F25MPa			
de Mezcla Cemento, marca y tipo Agreg. Integral, cantera Agreg. Grueso,	YURA TIPO HE Cantera Gaby I Cantera Gaby I	ión									
y tipo Agreg. Integral, cantera Agreg. Grueso,	Cantera Gaby I Cantera Gaby I				D/	recha de Vac	iado: 21/12/20	20			
Agreg. Grueso,	Cantera Gaby I			500	C	Clima: soleado	0				
				1347	R	Resistencia Re	equerida:	25	Mpa		
	Poza # 4				- P	Peso Unitario:	2135.0	Kg/m	13		
Agua, procedencia				215	Т	Гетр. Amb. M	//inMax. (°C):	14.8 - 17.7			
Aditivo, Marca	Viscocrete SC 70			9.35 Rango del Asentamiento (mm) 203 (+/- 38.5)							
Aditivo, Marca	Sika Tard PE			5.5	R	Rango del Cor	go del Contenido de Aire (%) 8 (+/-1.5)				
Aditivo, Marca	Sika Aer	aa Aer						-			
Aditivo, Marca	Sika Fiber		7.5								
Aditivo, Marca	Sika Fume	50									
Aditivo, Marca	Sigunit L60			30		_					
Identificaci	ón de la muestra	Guia Camion N°	Slump (mm)	Aire (%)	1000000		m) Prob.	Carga (KN o Lbf)	Edad Ensayo	Resist. (MPa)	Tipo Falla
DMS-GM	10-003-3220	11936	216	9.5	_		(pulg.2)	87.8	24 h	12.3	5
DMS-GM	10-003-3221	11936	216	9.5				85.8	24 h	12.0	3
DMS-GM	10-003-3222	11936	216	9.5				87.2	24 h	12.2	3
DMS-GM	10-003-3223	11936	216	9.5				182.4	7	25.8	4
DMS-GM	10-003-3224	11936	216	9.5				183.2	7	25.8	3
DMS-GM	10-003-3225	11936	216	9.5				185.4	7	26.7	3
DMS-GM	10-003-3226	11936	216	9.5		STORE DESCRIPTION	20000000	286.4	28	40.4	5
DMS-GM	10-003-3227	11936	216	9.5	_	1000		270.5	28	38.1	5
DMS-GM	10-003-3228	11936	216	9.5	-			277.6	28	39.2	4
Comentarios; MUESTR.	A 359										
Jefe de l	Laboratorio	THE REAL PROPERTY.	QC Co	ntratis	sta		F	Representante Q	A Compa	añía	150
Nombre:	- 1	Nombre:	-	_	1	Nor	mbre:	1	10		
ma Mulio	Cullung A	Firma	00 1	, (0	0.540)		Math	y		
imax /Ar	TOCE BODGE	i iiiia.		7	_	Firm	na:	Alvaro Varg	as H.	9.	
echa:	1000 05140	Fecha		_	_	Feel		JEFE CQA ARGADIS PERU S			

Anexo 16. JSA de Sostenimiento y fortificación de taludes (1pag. De 22)



- Capataz: Personal calificado responsable de solicitar y contar con la debida anticipación la información de detallada para la perforación que se ejecutará en el proyecto, verificará que los controles indicados en el ATS y JSA estén implementados en el frente de trabajo. Además de las firmas de documentos del SIG de SSOMA. Liderará la elaboración del ATS y la charla de 5 minutos con todo el personal involucrado en esta actividad.

Anexo 17. JSA de Instalación de marcos reticulados en falso túnel (1pag. De 12)





Alcance

- El presente JSA será difundido en los diferentes frentes de trabajo, a todo el personal involucrado que realiza trabajos relacionados.
- El personal tendrá conocimiento de la importancia de la instalación de este soporte pesado en los portales de salida e ingreso.
- El JSA es aplicable para turnos diurnos o nocturnos.

Trabajos preliminares.

- Para realizar este trabajo se contara con personal experimentada en armado de marcos reticulados o cimbras de perfil H.
- El Ingeniero de campo, capataz/Supervisor de operaciones o el supervisor SSOMA, realizará la instrucción de inicio de jornada, difusión del JSA y será firmada por todos los presentes.
- El supervisor y el personal elaborarán el correcto llenado de las herramientas de gestión (permisos de trabajo, IPERC continuo, Check list), y estarán debidamente firmados por la supervisión (ingeniero de Campo, supervisor de operaciones o supervisor SSOMA).
- Antes de iniciar cualquier actividad el Ingeniero de producción revisará el frente de trabajo.
- Para todos los trabajos en horario nocturno se contará de iluminación artificial según los niveles lux proyecto quellaveco de acuerdo a la actividad requerida Movimieno de cargas y descargas de materiales e equipos 500 lux
- Todas las maniobras de izaje serán dirigidas por un rigger certificado, en coordinación con el operario de armado de marcos reticulados.
- El inicio de los marcos se colocaran a partir del borde del tunel, para esto perfilar con apoyo de la excavadora el talud hasta quedar en forma vertical para que calse el primer marco.
- Shotcretear la zona perfilada para el armado del marco reticulado.
- No debe estar expuesto la roca sin shotcrete para esta actividad.
- Para instalar los marcos reticulados, debe estar construido la cimentación.

Marcado topografico.

- El Ingeniero de campo autorizará el ingreso del personal de topografía.
- Antes de iniciar los trabajos topográficos se realizará la señalización del área de trabajo.
- Los topógrafos inspeccionarán el área de trabajo para la colocación de la estación total.
- La comunicación entre el topógrafo y los ayudantes será vía radial.
- Los topógrafos usaran mochilas para el traslado de equipos
- Para el marcado en los puntos altos se usaran pertigas con brochas usando pinturas resaltantes.

Instalacion de marcos reticulados

- El area de trabajo sera señalizado y bloqueado para garantizar la segregacion maquina-hombre y maquina-maquina.
- La actividad se inicia con el traslado de las partes de los marcos reticulados del almacén central al área de trabajo usando el camión grúa; los marcos se descargaran con el apoyo de la misma y serán colocados sobre parihuelas de madera, cercana al portal del tunel.
- Para el traslado de los marcos del área de acopio al punto de instalación se usará el canastillo del telehandler.
- Los marcos estarán sujetos al canastillo mediante fajas rachet.
- El personal cargará los marcos y accesorios en la canastilla del equipo telehandler, para realizar esta tarea, el equipo deberá estar estacionado y con el motor apagado. Antes que el equipo inicie la marcha el personal estará alejado 10 mt como mínimo; para cargar las partes de la cimbra lo harán entre cuatro personas ya que las patas cada una pesan 96.6 kg; y el arco pesa 153.17 kg el cual sera manipulado por siete personas hacia la canastilla del telehander.
- El personal, antes de realizar la descarga de los marcos y accesorios del equipo, se debe asegurar que el equipo deberá estar estacionado y con el motor apagado. Los marcos serán manipulados por 04 personas las patas; el sombrero o arco entre siete personas.
- Antes de colocar los marcos se verificara nuevamente con la ayuda del topografo, y si falta algun tramo excavar se realizara con martillo rotopercutor, si se requiere en zonas altas se hara uso del telehander donde subiran dos operarios haciendo uso del arnes y anclados

Anexo 18. JSA de movimiento de tierras (1pag. De 23)

GMO	P	CÓDIGO:	K-CCN-143-CONST- JSA-018_R7			
C A		MOVIMIENTO DE TIERRAS			VERSION:	01
5.A.	AREA:	CONSTRUCCIÓN	Página:	1 de 23	FECHA DE APROBACIÓN:	

	SECCIO	ÓN I – INFORMACIÓN GENERAL		
Proyecto Quellaveco	Nombre de la Empresa: CONSORCIO GYM-OSSA	N°. de Contrato: Q1CO-K-143		Fecha: 11-11-2020
Ubicación(es) Específica	a(s): de Entrada Túnel Correa, DME-01, Plataforn	Nivel de Riego BAJO	Residual (IPERC Línea Base)	
Área 3000: Portal o	de Salida Túnel Correa, DME-02, Plataforma es de Entrada y Salida de los Túneles Salvia	T-07.	BAJO	

Alcance del trabajo / Descripción:

MOVIMIENTO DE TIERRAS

El presente JSA desarrolla los controles para los peligros y riesgos asociados a las diferentes actividades de movimiento de tierras en superficie que han sido identificadas para el proyecto "Túnel Correa de Mineral Grueso y Túneles para Canal de Transporte de Relaves" sustentadas en los siguientes Procedimientos Constructivos específicos:

- K-CCN-143-CONST-PROC-028: Construcción de Accesos Temporales
- K-CCN-143-CONST-PROC-030: Mantenimiento de Accesos
- K-CCN-143-CONST-PROC-013: Excavación de Zanja de Coronación (Contrafosos)
- K-CCN-143-CONST-PROC-058: Excavación de Zanjas
- K-CCN-143-CONST-PROC-036: Construcción de Pretil de Seguridad
- K-CCN-143-CONST-PROC-006: Excavación en Material Suelto
- K-CCN-143-CONST-PROC-032: Excavación en Roca Suelta
- K-CCN-143-CONST-PROC-023: Excavación en Material Rippeable
- K-CCN-143-CONST-PROC-033: Excavación en Roca Fija
- K-CCN-143-CONST-PROC-024: Excavación con Martillo Hidráulico
- K-CCN-143-CONST-PROC-026: Desquinche o Desate de Talud
- K-CCN-143-CONST-PROC-068: Conformación de DME

El presente JSA se ha alineado a lo dispuesto en los Estándares HSE 2.11 Movimiento de Tierras, HSE 2.12 Excavaciones y Zanjas del Manual HSE aprobado por SMI para el Proyecto Quellaveco

> Actividades Previas

- Antes de iniciar con los trabajos en la construcción de accesos temporales, se deberá obtener la liberación ambiental del área de trabajo.
- El diseño propuesto para la construcción del acceso debe estar aprobado por el cliente, previo al inicio del trazo y replanteo de en campo.
- Todos los trabajadores deben contar con sus EPP completos.
- Contar con los permisos aprobados y entregados por el cliente y los procedimientos de trabajo aprobados y la documentación de seguridad completa para iniciar con los trabajos.
- Capacitar a todos trabajadores involucrados sobre los riesgos a que están expuestos en la tarea.
- Antes y durante el desarrollo del presente procedimiento, se deberá coordinar con el área de SSOMA la revisión de los insumos a utilizar, así como sus hojas
 de seguridad (MSDS); también se deberá verificar previamente el correcto llenado de los IPERC-continuo y el Permiso de Trabajo que corresponda y charla
 diaria de seguridad.
- Charla diaria de seguridad y elaboración del IPERC-continuo.
- Instalación de la señalización en los extremos del tramo a realizar el mantenimiento de vías.
- El supervisor de campo con el capataz de la cuadrilla, el operador de la motoniveladora, operador del rodillo liso de 12tn, y el operador del tractor D6, realizaran una visita a la zona de trabajo previo al inicio de las actividades de mantenimiento de accesos.
- Para la inspección de equipos y maquinarias, se utilizará formatos de inspección de equipos "Check List", los cuales indicarán si dichos equipos están en buen estado.
- Se realizará una inspección de herramientas, que nos permite controlar el adecuado uso y mantenimiento de todas los equipos y herramientas que se utilizarán durante el proceso de fresado.

> Replanteo Topográfico en Acceso

 El replanteo topográfico es una actividad transversal a las actividades desarrolladas y la descripción de sus procesos está desarrollada en el Procedimiento Constructivos Trazo y Replanteo Topográfico K-CCN-143-CONST-PROC-001.

Anexo 19. JSA de perforación e instalación de pernos (1pag. De 14)

GyM 2055 A	PR	OCEDIMIENTO ESCRITO DE TRABAJO SEGURO – PE	T/JSA		CÓDIGO:	K-CCN-143-CONST- JSA-029_R3
		PERFORACIÓN E INSTALACIÓN DE PERNOS			VERSION:	01
CONSDICIO GyM - OSSA	AREA:	CONSTRUCCIÓN	Página:	1 de 14	FECHA DE APROBACIÓN:	

	SECCIÓN I – INFORMACIÓN GENERAL						
Proyecto Quellaveco	Nombre de la Empresa: CONSORCIO GyM-OSSA	N°. de Contrato: Q1CO-K-CCN	Fecha: 09/06/2020				
Ubicación(es) Específica(s): Área 2000, Portal de Entrada Túnel Correa Área 2000, Portal de Salida Túnel Correa Área 4000, Portales de Ingreso y Salida de los Túneles Salviani – Capillune y Capillune – Cortadera.				iego Residual (IPERC Línea Base): MEDIO			
Alcance del traba	o / Descripción: INSTALACIÓN DE PERNOS AUTOR	PERFORANTES	COP	IA CONTROLADA			

Alcance.

- El presente JSA aplica para trabajos en horario diurno y nocturno, la jornada laboral será de 12 horas por turno y abarca horarios extendidos.
- El presente JSA será difundido en los diferentes frentes de trabajo, a todo el personal involucrado que realiza trabajos relacionados.

Trabajos preliminares.

- Desatar las rocas sueltas en el talud
- Limpieza del area de trabajo libre de obstaculos, mantener en orden y limpieza.
- Marcado de los puntos de ubicación de los pernos por el topógrafo de turno.
- Se evalua el área de perforación y taludes en caso de observarse suelos deleznables se realizará el lanzado de shotcrete preventivo antes de la perforación, esto dependerá de la recomendación del geotecnista.

Desarrollo del trabajo de la actividad:

- Traslado del equipo rockdrill al área de perforación.
- Una vez llagado al area de trabajo el operador estará bajo la guia de un ayudante para indicar el punto exacto de perforación.
- Antes de iniciar la perforación se delimitará el área de trabajo y se retirará al personal ajeno a la tarea.
- El inicio de perforación se realiza con baja percusión y rotación mínima hasta encontrar material rocoso
- La longitud de perforación se realizará de acuerdo a la recomendación del geotecnista; el diámetro sera entre 2" 2.5".
- Una vez concluido la perforación de los taladros, se verificará que los taladros queden limpios y libres para introducir los pernos autoperforantes sin ninguna dificultad.
- Concluida la perforación se procede con el retiro del rockdrill hacia el parqueo de equipos

Instalacion de pernos autoperforantes:

- Después de la perforación de los taladros con aire reverso, se procede a la colocación de los pernos autoperforantes manualmente.
- Si el perno recomendado es mayor a 3 metros se usará acoples para unir los pernos
- Es importante que los pernos cuenten con sus centradores correspondientes (01 @ 0.50 m. de ambos extremos y 1 a la mitad 3.0 m.); y al insertar el perno este llegue a la profundidad del taladro diseñado.
- Una vez colocada la varilla del autoperforante realizar un lavado de la perforación utilizando una lechada fluida (relación agua cemento 0,7 a 1) e inyectar flujo de aire comprimido para liberar el agujero central de los pernos para su posterior lechada definitiva, de esta manera asegurar que esta quede limpia y estable.
- Inyectar lechada hasta que salga limpia por el espacio anular; para esta actividad se contará con un acople de hilo helicoidal y el otro extremo con acople rápido con garra que está acoplada al conducto de manguera con lechada con su respectivo wihp check.
- El lavado debe realizarse desde el fondo del perno hacia afuera usando el conducto central de la varilla.
- Inyectar la lechada definitiva de la perforación utilizando el conducto central del perno auto perforante, en este caso la lechada debe tener una composición más densa (relación de agua cemento 0,3 a 0,45).
- Instalación de la planchuela y la tuerca.
- Si los taladros tienen su ubicación en alturas fuera del alcance de los operarios se hará uso del equipo de levante (telehander)

Responsabilidades: (Identificar al personal responsable de proveer recursos, indique cargos y especificar sus responsabilidades)

- Gerente de Proyecto: Persona calificada responsable de la gestión e implementación de las políticas de seguridad industrial, tanto del cliente como del Consorcio liderar, organizar, coordinar y supervisar la ejecución del proyecto, proporcionar dar el soporte y gestionar recursos para la ejecución de las actividades y el desarrollo de este procedimiento.
- Gerente de Construcción: Principal responsable del área de producción y encargado de planificar, supervisar, suministrar todos los recursos que involucran esta actividad con la finalidad de ejecutarlos satisfactoriamente con los estándares de seguridad y en los plazos establecidos
- Ingeniero Geotecnista: Persona calificada responsable de evaluar y recomendar el sostenimiento, coordinar y supervisar la ejecución del proyecto, dar soporte para la ejecución de las actividades y el desarrollo de este procedimiento
- Ingeniero de Control de Calidad de Obra: Persona calificada para liberación de los trabajos, Convocar a la Supervisión para la liberación final de las actividades y cierre del registro de inspección correspondiente

Anexo 20. JSA de Perforación con rock drill (1pag. De 10)

GMO S.A.		PROCEDIMIENTO ESCRITO DE TRABAJO SEGURO - PET / J	CÓDIGO:	K-CCN-143-CONST- JSA-030_R3		
		PERFORACIÓN CON ROCK DRILL			VERSION:	01
	AREA:	CONSTRUCCIÓN	Página:	1 de 10	FECHA DE APROBACIÓN:	

SECCIÓN I – INFORMACIÓN GENERAL								
Proyecto Quellaveco	Nombre de la Empresa: CONSORCIO GyM OSSA	-143	Fecha: 07/12/2020					
Ubicación(es) Específica(s): Área 2000, Portal de Entrada Túnel Correa			Nivel de Rie	go Residual (IPERC Línea Base): Alto				
Área 3000, Portal de Salida Túnel Correa								
Área 4000, Portales de Ingreso y Salida de los Túneles Cortadera								

Alcance:

- Este procedimiento debe ser conocido y aplicado por todos los trabajadores del Consorcio GyM -OSSA que vayan a realizar trabajos relacionados con la perforación con equipo Rock Drill, teniendo en cuenta los riesgos que se presentan en la actividad.
- El presente JSA aplica para trabajos en horario diumo y nocturno, la jornada laboral será de 12 horas por turno y puede abarcar horarios extendidos.

Trabajos previos:

- El presente JSA deberá de ser difundido antes de iniciar la actividad, a todo el personal involucrado en la tarea, y se debe de contar con una copia del documento en el área de trabajo.
- Todo el personal debe realizar sus herramientas de gestión (IPERC, Permisos de trabajo, Check List, etc.), que deben ser revisados y firmados por los supervisores del área de trabajo.
- 3. El Ingeniero de campo y/o Supervisor de esta actividad realizará una inspección del área de trabajo, donde identificará las condiciones subestándares para poder corregirlas antes de iniciar las tareas.
- 4. El jefe de frente es el encargado juntamente con el área de Ingeniería (topógrafos) diseñar la malla de perforación para voladura, tomando en cuenta los parámetros de espaciamiento, burden, etc.
- 5. El Supervisor es el encargado de dar a conocer al topógrafo para realizar el marcado de los taladros en la zona a perforar.
- 6. El Supervisor realiza la difusión de los parámetros a los operadores y ayudantes del equipo de perforación en la zona a perforar.
- 7. El operador del equipo y ayudante deberán verificar la existencia de los recursos e insumos necesarios para la ejecución de la presente tarea.

Marcado de Malla:

- 1. El jefe de frente o capataz, delimitan con conos u otros elementos de señalización el área a perforar, de esta manera se bloqueará el acceso al área de trabajo, solo estarán el personal involucrado en la actividad (operador rock drill y como máximo dos ayudantes).
- El personal que realizara el trabajo de marcado es el topógrafo y su ayudante, harán uso de pinturas aerosol o en balde con su respectivo rotulado (HMIS, tarjeta de seguridad), procederá a realizar el marcado de la primera fila considerando el espaciamiento de acuerdo con el diseño.
- 3. Los puntos ubicados, según el burden y espaciamiento serán marcados con chutas de piedras las cuales serán marcadas con spray color resaltante en la parte superior.
- 4. Al momento de utilizar la pintura aerosol el personal implicado debe usar sus EPP correspondientes (guantes, lentes goggles, mascarillas de seguridad (respirador), protectores auditivos etc.) para prevenir los riesgos asociados con el uso de este tipo de pintura.
- 5. Los riesgos asociados son: irritación en los ojos, nariz, garganta, mareos, agitación, somnolencia, náuseas, vómitos, etc.
- 6. El jefe de frente, una vez concluida esta actividad del marcado, dará a conocer al operador del rock drill su ingreso con el equipo al área de trabajo y además indicaciones como la profundidad a perforar, inclinación, etc.

Inspección del estado de la perforadora:

- Después de haber realizado su herramienta de gestión, el operador de la perforadora rock drill procederá a realizar la inspección del estado de la máquina, en donde se comprueban que todos los niveles de aceites y combustible se encuentre óptimos para la operación de acuerdo con el manual de operaciones que será difundido por parte del supervisor de perforación.
- 2. El operador debe realizar su Check- List en donde reportará cada uno de los detalles a corregir del equipo, usualmente el operador tiene en cuenta las averías serias que puedan detener el funcionamiento del equipo y debe reportar de inmediato al supervisor de perforación para que se comunique con mantenimiento y realicen la corrección.

Traslado de equipo a zona de operaciones:

 En toda proceso de perforación se deben realizar traslados tanto externos como internos en las zonas estimadas, el traslado interno (área de trabajo) se realizara con la dirección del ayudante de perforación el cual guiara el equipo de manera segura hasta su posicionamiento;

Anexo 21. JSA de encofrado, vertido de concreto y desencofrado (1pag. De 15)

GyM AOSSA				CÓDIGO:	K-CCN-143-CONST- JSA-033_R1		
din thiumin				VERSION:	01		
GM COBBR CONSORCIO GYM-OSSA ESTE DOCUMENTO ES UNA		CONSTRUCCIÓN	Página: 1 de 15		FECHA DE APROBACIÓN:		
			>0				No.
		SECCIÓN I – INFORMACIÓN GENERAL					
COPIA CONTROLADA		CONSORCIO GyM -OSSA	A N°. de Contrato: Q1CO-K-CCN-143 Fecha: 16-07-2020				
Ubicación(es) Especifica(s): Áreas 2000 - 3000: Túnel Correa-Conveyor. Área 4000: Túnel Salviani-Capillune y Túnel Capillune-Cortadera			Nivel de Riego Residual (IPERC Línea Base): ALTO				
Alexandel Ambeig / Dans	mune-Cortagera						

Alcance del trabajo / Descripción:

Encofrado, Vertido de Concreto y Desencofrado. El presente JSA de encofrado, vertido de concreto y desencofrado tiene la finalidad de definir la metodología y establecer los controles necesarios para ejecutar las actividades de habilitación de formas de madera y/o panel común, encofrado y desencofrado de estructuras (vigas de cimentación, pedestales, contrafosos y demás estructuras de altura inferior los 1,2 m) estableciendo los requerimientos y condiciones mínimas de seguridad, calidad y medio ambiente que se aplicarán para minimizar el riesgo y evitar pérdidas y/o daños tanto a personas como a la propiedad.

Actividades preliminares.

- El Jefe de guardia y/o supervisor de construcción realizará una instrucción de inicio de guardia el JSA deberá ser difundido a todo el personal involucrado en la actividad; (se deberá contar con este procedimiento documentado en el mismo frente de trabajo).
- Todo el personal deberá realizar el llenado de las herramientas de gestión del (IPERC Continuo, permisos de trabajo, check list de equipos y herramientas), antes de comenzar cualquier tarea deberá de ser revisado y firmado por el supervisor inmediato.
- La inspección del área se debe de realizar con la finalidad de determinar las condiciones existentes, el estado de las herramientas, lugar de almacenamiento de materiales, instalaciones de servicios, iluminación, ventilación y verificar el orden y limpieza de todas las áreas involucradas en el alcance de este procedimiento
- Los materiales almacenados serán acopiados teniendo en cuenta los diferentes tipos de formas en paquetes, solo la cantidad suficiente para los trabajos del día a día según proceso constructivo.
- Los encofrados serán trasladados por camión grúa y/o camión baranda, a las áreas de acopio temporal.
- Los paneles de encofrado serán limpiados, teniendo el debido cuidado para evitar que la superficie del panel fenólico se raye o vuelva ensuciar.
- Los paneles de encofrado y otros elementos serán trasladados del acopio temporal en un área cercana del punto de colocación de la estructura con camión grúa o camión baranda o de forma manual entre dos personas, considerando el peso de 25 kg/persona y el uso de ganchos de agarre.
- Los accesorios del encofrado serán colocados en cajas y trasladados manualmente en baldes, y en carretillas/carritos donde haya accesos en pendiente. Los paneles de encofrado se apilarán a no más de 1.20m en forma horizontal con tacos de madera.

- Los paneles de encofrado Metálico o comain para los muros o los bastidores de madera, se colocarán manualmente según las especificaciones del fabricante del encofrado, incidiendo en la inclinación indicada en el plano y se asegurará con grapas regulables o alambres de amarre #8 o #16; para asegurar el recubrimiento mínimo, se usarán separadores de concreto, los cuales quedarán embebidos en el concreto del muro.
- Los paneles de encofrado se colocarán secuencialmente del nivel inferior al superior y de un extremo a otro, esta colocación de paneles se podrá ejecutar de
- Los paneles se presentarán en forma continua de un extremo a otro, hasta completar el ancho del muro.
- En forma simultánea se irán asegurando su estabilidad fijándolos provisionalmente a la malla de acero con alambrón #8, puntales, grapas regulables. El área de trabajo debe encontrarse con accesos adecuados libres de obstáculos.
- En los módulos de encofrado, se usarán puntales telescópicos, los cuales deberán ser fijados en los muertos de madera instalados al pie del encofrado.
- Antes, durante y después de montar la estructura de encofrado se controlará, previo a cualquier vaciado de concreto, que ninguno de los componentes presente condiciones de riesgo (orden y limpieza en el área de trabajo, chequear la fijación, aseguramiento de grapas, etc.). Se deberá garantizar que el área de trabajo cuente con accesos que garanticen el libre desplazamiento del personal.
- Se colocarán señaléticas que advierten al personal el uso de EPP adecuado para los trabajos.
- Se colocarán ochavos de madera de 25x25 mm en la corona del muro (horizontal)
- Los paneles se limpiarán con trapo industrial para sacar todo tipo de polvo o suciedad pegada a la cara del panel, una vez limpio se aplicará el desmoldante de
- Entre las juntas que existen en los paneles, se pegará cinta masking tape o se colocará una pasta inocua al concreto, para evitar que el concreto fino o lechada salga por estas rendijas
- Terminado el trabajo de preparación de los paneles, se procederá a colocar el desmoldante en la cara del encofrado, se extenderá con un rodillo o brocha de manera uniforme, procurando no gotear o chorrear desmoldante al piso. En caso caiga al piso, se parará la actividad, se procederá a limpiar inmediatamente con el trapo industrial y luego se continuará con la aplicación del desmoldante
- Después de revisar el alineamiento, altura, inclinación y buena colocación del encofrado, se procederá a pedir la liberación del encofrado, que debe estar dentro de lo solicitado por las especificaciones técnicas o indicadas en el plano.

Vertido de concreto.

- El Supervisor liberará los accesos (vehicular y peatonal) antes del inicio del vaciado.
- El Supervisor comunicará a los operarios albañiles la llegada de los camiones mixer y/o hurón para que pueda dar inicio colocación de concreto.
- El capataz o supervisor guiara mediante comunicación radial al mixer o hurón para que pueda estacionarse en el lugar del vertido; una vez estacionado el equipo, el operador colocara sus tacos y conos.
- Una vez estacionado el equipo se tendrá que desplegar el chut del mixer o hurón para realizar el vaciado del concreto.
- Se direccionará el chut hacia el área de donde se iniciará el vaciado llenando el encofrado por gravedad, en donde solo se indicará al operador para el vertido y ningún personal ingresará al concreto, de esta manera se llenará la totalidad requerida y se retira el equipo

Anexo 22. JSA de Instalación de paraguas ligeros (Auto perforantes) (1pag. De 12)

	PROCEDIMIENTO ESCRITO DE TRABAJO SEGURO - PET / JSA					K-CCN-143-CONST- JSA-035_R1
GyM USSIF	INSTALACIÓN DE PARAGUAS LIGEROS (AUTOPERFORANTES)					01
CONSORCIO GYM - OSSA	AREA:	CONSTRUCCIÓN	Página:	1 de 12	FECHA DE APROBACIÓN:	

SECCIÓN I – INFORMACIÓN GENERAL							
Proyecto Nombre de la Empresa: N°. de Contrato: Q1CO-K-CCN-1.			43 Fecha: 16-07-2020				
Ubicación(es) Espe Área 2000 Área 3000 Portal de	cífica(s): e Salida Túnel Correa	Nivel de Riego Residual (IPERC Línea Base): MEDIO					
	de Ingreso y Salida de los Túneles Salvi	ESTE DOCUMENTO ES UNA					
Alcance del trabajo	o / Descripción:	COPI	A CONTROLADA				

Alcance

- El presente JSA será difundido en los diferentes frentes de trabajo, a todo el personal involucrado que realiza trabajos relacionados.
- El personal tendrá conocimiento de la importancia de la instalación de este soporte.
- El presente trabajo se realizará con jumbo modelo Rocket Boomer 282.
- Personal que ingresa al interior túnel adicional a su EPP, llevara consigo un autorescatador que serán instruidos en el uso.
- Todo el personal que ingresa al túnel deberá llevar el curso para ingreso a túnel y estar acreditado.
- El sistema de comunicación en túnel será vía radial y teléfonos estacionarios.
- El talud o macizo rocoso será evaluado y liberado antes de iniciar por el Geomecánico de GMO y/o ARCADIS.
- El JSA aplica para trabajos diurnos y nocturnos

Trabajos preliminares.

- Vereficar que la zona a colocar el soporte este libre de rocas sueltas, debe estar con un sostenimiento preventivo.
- Limpieza del area de trabajo libre de obstaculos, mantener orden y limpieza.
- Para la instalacion en el emboquillado del tunel se debe contar con el talud sostenido
- En el interior tunel si el geomacanico evalua y califica roca clase V-1 hasta clase VI-2, se instalara previa fortificacion preventivo
- Marcado de los puntos de ubicación de los pernos por el topógrafo de turno.
- El profesional Geomecanico es el responsable los puntos de ubicación, el angulo de orientacion, donde se colocaran los pernos autoperforantes esto en caso de interior tunel.
- En el caso de los emboquillados se guiara de los planos alcanzados por ingenieria.
- La relacion entre agua y cemento para la inyeccion de lechada en los laladros para las instalación de paraguas, se relizará según los diseños aprobados para cada tipo de roca.
- Para realizar trabajos en turno noche se instalara iliminación artificial entre 150 a 300 lux.
- Traslado de luminarias al área de trabajo, en superficie, será mediante camion grúa y la instalación de luminarias en subterraneo será manual ejecutado por el electricista

Perforacion directa con barrido e inyeccion simultaneo: R.O no se ejecuta en el proyecto este método.

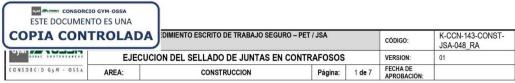
- Esta técnica asegura que la lechada es adecuada y uniformemente distribuida en toda la longitud de instalación cuando la perforación avanza, el resultado que se obtendrá en terreno es un bulbo de cemento alrededor de la barra.
- La lechada, que remplaza al agua o al aire como medio de barrido, es inyectada entre la sarta de perforación con un adaptador de inyección rotatoria, esto atravieza el terreno al mismo tiempo con la instalación y forma bulbos que incrementan la resitencia por adherencia.
- Para suelos granulares, se requiere un pequeño retorno de lechada en la boca del barreno, para suelos cohesivos pueden ser necesarias mayores cantidades de lechada/barrido.
- El sistema de perforacion e inyeccion simultanea es compatible para Jumbo electrohidraulico y rockdrill
- La secuencia de la actividad sera de la siguiente manera
 - > En primer lugar se realiza el montaje del Sistema Autoperforante y conexión al adaptador rotatorio de inyección (Instalación rotatoria autoperforante e inyección simultánea).



> En seguida se inicia la Instalación rotatoria autoperforante e inyección simultánea



Anexo 23. JSA de Ejecución del sellado de juntas en contrafosos (1pag. De 7)



SECCIÓN I – INFORMACIÓN GENERAL								
Proyecto QUELLAVECO Nombre Empresa: CONSORCIO GyM -OSSA N°. de Contrato: Q1CO-K-CCN-143 Fecha: 24/07/2020								
Ubicación(es) Específica(s) Áreas 2000 - 3000: Túnel C Área 4000: Túnel Salviani-		Nivel de Riego Residual (IPERC Línea Base): ALTO						
Alcance del trabajo / Desc	ripción:	<u> </u>						

El presente procedimiento abarca la ejecución de zapatas prefabricadas para falsos túneles y tiene la finalidad de definir la metodología y establecer los controles necesarios para ejecutar las actividades de producción de estructuras prefabricadas como zapatas para los falsos túneles del túnel de mineral grueso y de los túneles de relaves; estableciendo los requerimientos y condiciones mínimas de seguridad, calidad y medio ambiente que se aplicarán para minimizar el riesgo y evitar pérdidas y/o daños tanto a personas como a la propiedad.

Responsabilidades: (Identificar personal que participa y ejecuta el trabajo, quienes son responsables de proveer los recursos y describir sus responsabilidades)

- Gerente de Proyecto: Persona calificada responsable de la gestión e implementación de las políticas de seguridad industrial, tanto del cliente
 como del Consorcio, liderar, organizar, coordinar y supervisar la ejecución del proyecto, proporcionar el soporte y gestionar los recursos
 necesarios para la ejecución de las actividades y el desarrollo de este procedimiento.
- Gerente de Construcción: Principal responsable del área de producción y encargado de planificar, supervisar, suministrar todos los recursos que involucran esta actividad con la finalidad de ejecutarlos satisfactoriamente con los estándares de seguridad y en los plazos establecidos.
- Ingeniero y/o Supervisor de Campo: Persona calificada del contratista quien tiene a su cargo un lugar de trabajo y autoridad sobre uno o más trabajadores, organizando el trabajo y cumpliendo con el presente procedimiento, siendo el responsable de cumplir con los estándares de seguridad, salud y medio ambiente. Contar con la información detallada para la actividad que se ejecutará en el proyecto, Liderará la elaboración del IPERC y la charla de 5 minutos con todo el personal involucrado en esta actividad.
- Supervisor de SSOMA: Persona calificada del contratista, Asesorará y verificará el cumplimiento los Estándares de Seguridad, Salud y Medio Ambiente. Verificará que los controles indicados en el IPERC y JSA estén implementados en el frente de trabajo.
- <u>Capataz</u>: Es su responsabilidad tener en campo el presente documento. En coordinación con el ingeniero y/o supervisor se encargará de difundirlo y hacerlo cumplir a todo el personal en el área de trabajo. Verificará el buen estado de las herramientas y el correcto uso de los equipos de protección personal de todos sus trabajadores a cargo.
- Trabajadores: Es responsabilidad de todos los trabajadores conocer y cumplir estrictamente con los detalles descritos en este procedimiento.

Herramientas y Equipos requeridos: (especificar qué y cantidad)

HERRAMIENTAS

- 02 Palas
- 02 Carretillas tipo buggie
- 02 Reglas de aluminio
- 03 Wincha
- 01 Nivel de mano
- 02 Aplicadores de sello elastomérico manual
- 02 Cinceles
- 04 Comba de 4 lb, 6 lb y 8 lbs.
- 02 Cierra circular de mano de 7"

EQUIPOS

- 01 Bus de Transporte de Personal
- 02 Camión Mixer (7 m3 capacidad)
- 01 Carmix (3.5 m3 de capacidad)
- 01 Camioneta de Supervisión 01 Camión baranda
- 01 Camión baranda 04 Radios Handy

Anexo 24. JSA de montaje y facilidades temporales (1pag. De 17)

GyM 055 A	PROCEDIMIENTO ESCRITO DE TRABAJO SEGURO - PET / JSA					K-CCN-143-CONST- JSA-017_R1
	MONTAJE DE FACILIDADES TEMPORALES					01
CONSORCIO GyM - OSSA	AREA:	CONSTRUCCION	Página:	1 de 19	FECHA DE APROBACIÓN:	

SECCIÓN I - INFORMACIÓN GENERAL								
Proyecto Quellaveco	Nombre de la Empresa: CONSORCIO GyM OSSA	N°. de Contrato:	Q1CO-K-CCN-143	Fecha:	12/07/2019			
Ubicación(es) Específica(s):					Riego Residual (IPERC Línea Base):			
Área 3000: Facilidad Servicio y Portal de S Área 4000: Área de S	Servicio y Portal Entrada Túnel Correa es Temporales: Plataforma T7, Facilic Salida Túnel Correa, Área de Servicio Servicio y Portal de Salida Túnel Salvi adera, Área de Servicio y Portal de Sa E 4 y DME 5		COMMON CONSORCIO GYM-OSSA ESTE DOCUMENTO ES UNA					
Alcance del trabajo El presente JSA aplic	/ Descripción: ca para las siguientes actividades a de	CO	PIA CONTROLADA					

Responsabilidades: (Identificar al personal responsable de proveer recursos, indique cargos y especificar sus responsabilidades)

- Gerente de Proyecto: Persona calificada responsable de la gestión e implementación de las políticas de seguridad industrial, tanto del cliente como
 del Consorcio, liderar, organizar, coordinar y supervisar la ejecución del proyecto, proporcionar el soporte y gestionar los recursos necesarios para la
 ejecución de las actividades y el desarrollo de este procedimiento.
- Jefe de Campo: Persona calificada del contratista, responsable de liderar, organizar, coordinar y supervisar directamente la ejecución del proyecto.
 Responsable de hacer cumplir el presente procedimiento, siendo el responsable de cumplir con los estándares de seguridad, salud y medio ambiente.
- Ingeniero de Campo: Persona calificada del contratista quien tiene a su cargo un frente de trabajo y autoridad sobre uno o más trabajadores, organizando el trabajo y cumpliendo con el presente procedimiento.
- Supervisor de SSOMA: Persona calificada del contratista, Asesorará y verificará el cumplimiento los Estándares de Seguridad, Salud y Medio Ambiente
- <u>Técnicos: Electricistas y Mecánico</u>: Conocer y cumplir con el presente procedimiento. Recibir la difusión y entenderlo. Realizar únicamente las labores para las cuales está facultado y capacitado. Participar diariamente de las charlas de cinco minutos y realizar el análisis de trabajo seguro con el personal de su cuadrilla de trabajo.
- Supervisor y/o Capataz: Proveer oportunamente, toda la información técnica recibida para el inicio de los trabajos y/o planeamiento. Verificar el uso
 correcto de las herramientas y la ejecución de las tareas en la construcción, instalación
- Operador de Telehandler: Elevar personas para realizar operaciones de trabajos en altura. Los operadores deben tener capacitación específica y ser declarados competentes para la operación del equipo
- Operador de Grúa: Los operadores de grúa serán responsables de que la grúa opere en forma segura, realizando las inspecciones diarias del su
 equipo y reportando las condiciones inseguras del equipo. En caso de existir motivos razonables para considerar que un izaje pudiera ser inseguro, el
 operador deberá rehusarse a efectuarlo hasta que se informe de dicha inquietud al supervisor, se eliminen los riesgos y se pueda asegurar el
 funcionamiento securo de la grúa.
- Rigger: Es la persona asignada para comunicarse con el o los operadores de grúa a través de todas las etapas del proceso de operaciones de levante e izaje. El señalero NO DEBERA desempeñar otras funciones tales como operador de equipos de levante o supervisor de izaje durante las actividades de izaje pesado. Los 'rigger' calificados serán responsables de mover y configurar los equipos de manipulación de carga. El 'rigger 'calificado designado deberá tener la capacidad de manipular correctamente la carga para determinado trabajo, y resolver problemas relacionados con el levante de carga. Los 'rigger' deberán estar capacitados para inspeccionar minuciosamente el cable y otros aparejos de levante antes de su uso en cada turno, lo que incluye los siguientes elementos, como mínimo: Señales de daño o deterioro debido a uso prolongado o incorrecto. Componentes, identificaciones o información de pruebas de carga faltantes. Etiquetas o identificación de inspección faltante. Podrá Inspección y colocar la cinta del mes a los aparejos si cuenta con la competencia.
- Trabajadores: Es responsabilidad de todos los trabajadores conocer y cumplir estrictamente con los detalles descritos en este procedimiento.

Equipos, Herramientas y Materiales Requeridos: (especificar qué y cantidad)

- Camión Grúa de 11 Tons.
- Telehandler
- Herramientas manuales
- Pala, pico y barreta
- Llaves manuales
- Kit de herramientas eléctricas
- Tableros electicos Kit antiderrame.
- Contenedores.
- Tacos de Madera.
- Yeso
- Cemento (donde aplique)
- Cables eléctricos
- Tubería
- Tanque Rotoplas