

FACULTAD DE INGENIERÍA

Escuela Académico Profesional de Ingeniería Civil

Sistematización del proceso de cálculo de presupuestos, rendimiento de maquinarias y programación lineal para movimiento de tierras con la implementación de una aplicación on line

Julio Ñahuincopa Arango

Huancayo, 2016

Tesis para optar el Título Profesional de Ingeniero Civil

Repositorio Institucional Continental Tesis digital



Obra protegida bajo la licencia de Creative Commons Atribución-NoComercial-SinDerivadas 2.5 Perú

ASESOR

Augusto Elías García Corzo

AGRADECIMIENTO

Quisiera expresar mi agradecimiento a Dios por ser la estrella que guía mi caminar; a mis padres por su ejemplo, amor y ser el motivo de mis días; a los docentes de la escuela de Ingeniería Civil de la Universidad Continental por los conocimientos compartidos en mi formación profesional; asimismo, al asesor Ing. Augusto Corzo por la información compartida de su experiencia profesional. El agradecimiento a mis hermanos por acompañar mis días en los momentos alegres y tristes, a la señora Victoria Lago por su amistad, confianza y apoyo incondicional en mi formación profesional. Y finalmente a las hermanas Trigos Lago por su amistad, compañía y aliento constante.

DEDICATORIA

A mis padres: Juan e Isidora, a mis queridos hermanos: Antonio, Pablo, Teresa, Martha, Carmen Rosa y Juan Gabriel; y a la persona que hace mis días felices Chris Stephanie.

ASESOR		. iii
AGRADECIMI	ENTO	.iv
DEDICATORI	۹	v
INDICE		.vi
LISTA DE TAE	BLAS	.ix
LISTA DE FIG	URAS	х
LISTA DE GR	ÁFICOS	xii
RESUMEN		xiii
ABSTRACT		xiv
INTRODUCCI	ÓN	xv
CAPITULO I F	LANTEAMIENTO DEL ESTUDIO	. 1
1.1. PLA	NTEAMIENTO DEL PROBLEMA	. 1
1.2. FOR	MULACIÓN DEL PROBLEMA	. 7
1.2.1.	PROBLEMA GENERAL	. 7
1.2.2.	PROBLEMAS ESPECÍFICOS	. 7
1.3. OBJ	ETIVOS	. 7
1.3.1.	OBJETIVO GENERAL	. 7
1.3.2.	OBJETIVOS ESPECÍFICOS	. 7
1.4. HIP0	ÓTESIS	. 7
1.4.1.	HIPÓTESIS GENERAL	. 7
1.4.2.	HIPÓTESIS ESPECÍFICAS	. 8
1.5. VAR	IABLES	. 8
1.6. JUS	TIFICACIÓN E IMPORTANCIA	. 8
CAPÍTULO II I	MARCO TEÓRICO	. 9
2.1. ANT	ECEDENTES	. 9
2.2. BAS	ES TEÓRICAS	12
2.2.1. EN LA IN	PROSPECTIVA DE LA APLICACIÓN DE LA TECNOLOGÍA DE LA INFORMACIÓ GENIERÍA CIVIL)N 12
2.2.2.	SISTEMA DE GESTIÓN DE PROYECTOS	15
2.2.3.	PRESUPUESTO	18
2.2.4.	MOVIMIENTO DE TIERRAS	24
2.2.5.	PROGRAMACIÓN LINEAL (PL)	27
2.3. DEF	INICIÓN DE TÉRMINOS BÁSICOS	28
CAPÍTULO III	METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN	30
3.1. MÉT	ODO, TIPO Y NIVEL DE INVESTIGACIÓN	30
3.1.1.	MÉTODO DE INVESTIGACIÓN	30

INDICE

3.1	.2.	TIPO DE INVESTIGACIÓN	30
3.1	.3.	NIVEL DE INVESTIGACIÓN	30
3.2.	DIS	EÑO DE LA INVESTIGACIÓN	30
3.3.	POE	BLACIÓN Y MUESTRA	31
3.3	.1.	POBLACIÓN	31
3.3	.2.	MUESTRA	31
3.4.	ΤÉC	NICAS DE RECOLECCIÓN DE DATOS	31
3.5.	ΤÉC	NICAS DE ANÁLISIS DE DATOS	31
CAPÍTU	LO IV	DESARROLLO DE LA INVESTIGACIÓN	32
4.1.	INF	ORMACIÓN GENERAL DE LA EMPRESA	32
4.1	.1.	DATOS GENERALES	32
4.1.	.2.	ACTIVIDADES PRINCIPALES	32
4.1.	.3.	MISIÓN	33
4.1.	.4.	VISIÓN	33
4.1	.5.	OBJETIVOS DE LA EMPRESA	33
4.1.	.6.	ORGANIGRAMA DE LA EMPRESA	34
4.2.	ANÁ	LISIS DEL SISTEMA DE GESTIÓN DE PROYECTOS	34
4.2	.1.	DIAGNÓSTICO DE LA SITUACIÓN ACTUAL	34
4.2	.2.	DETERMINACIÓN DE LA PROBLEMÁTICA	42
4.2	.3.	SITUACIÓN CON LA SOLUCIÓN IMPLEMENTADA	46
4.3.	DES	SCRIPCIÓN DEL SOFTWARE KOSTEMP	54
4.3	.1.	INTERFAZ DEL USUARIO DE KOSTEMP	54
4.4.	APL	ICACIÓN DEL KOSTEMP EN UN PROYECTO DE CARRETERAS	107
4.4	.1.	CARACTERÍSTICAS GENERALES DEL ÁREA DEL PROYECTO	107
4.4	.2.	ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON SISTEMA S10	111
4.4.	.3.	ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON SISTEMA KOSTEMP	112
4.4	.4.	PROGRAMACIÓN DE LA CONSTRUCCIÓN DE LA CARRETERA BELLA	119
CAPÍTU	LO V	RESULTADOS Y ANÁLISIS DE RESULTADOS	138
5.1.	RES	SULTADOS GENERAL DE LA INVESTIGACIÓN	138
5.1. S.R	.1. L.	ANÁLISIS DE COSTOS EN LA GESTIÓN DE PROYECTOS DE BRYNAJOM 138	
5.1. PR	.2. OYEC	ANÁLISIS DE TIEMPOS EN EL FLUJO DE INFORMACIÓN EN LA GESTIÓN D TOS)E . 139
5.1	.3.	ANÁLISIS CUALITATIVO DE KOSTEMP	140
5.2.	PRL	JEBA DE HIPÓTESIS	143
5.2. PR	.1. OYEC	COMPROBACIÓN DE HIPÓTESIS PARA COSTOS EN GESTIÓN DE CTOS	. 143

5.2.2.	COMPROBACIÓN DE HIPÓTESIS PARA TIEMPOS EN GESTIÓN DE	
PROYEC	CTOS	145
CONCLUSIO	NES	147
RECOMEND	ACIONES	148
REFERENCIA	AS BIBLIOGRÁFICAS	149
ANEXOS		

LISTA DE TABLAS

Tabla 1: Rendimientos estándares para Motoniveladora	61
Tabla 2: Rendimientos estándares para Excavadora	62
Tabla 3: Rendimientos estándares para Cargador Frontal	64
Tabla 4: Rendimientos estándares para Rodillo	65
Tabla 5: Rendimientos estándares para Tractor	
Tabla 6: Longitudes de hojas del tractor bulldozer	
Tabla 7: Velocidades del tractor bulldozer (Km/h)	
Tabla 8: Densidad aproximada y factor de carga de algunos materiales	70
Tabla 9: Coeficientes de cambios de volumen de los materiales	72
Tabla 10: Factor de tiempo en rendimiento de maquinarias	72
Tabla 11: Factor de mano de obra	73
Tabla 12: Factor de corrección del material	74
Tabla 13: Factor de pendiente	74
Tabla 14: longitudes de hojas de Motoniveladoras	77
Tabla 15: Velocidades de la Motoniveladora	
Tabla 16: Capacidad de cucharones en excavadoras	
Tabla 17: Duración del ciclo en excavadoras	82
Tabla 18: Factores de carga del cucharón	83
Tabla 19: Capacidad de cucharones en Cargadores frontal (m3)	85
Tabla 20: Factores de carga del cucharón	85
Tabla 21: Velocidades de trabajo de Rodillo	
Tabla 22: La Accesibilidad a la zona de proyecto	109
Tabla 23: Presupuesto del proyecto	111
Tabla 24: Análisis cualitativo de Kostemp respecto a S10 y Ms Project	140
Tabla 25: Estadística de pruebas relacionadas evaluada para costos	144
Tabla 26: Prueba de muestras relacionadas evaluada para costos	144
Tabla 27: Estadística de pruebas relacionadas evaluada para tiempos	146
Tabla 28: Prueba de muestras relacionadas evaluada para tiempos	146

LISTA DE FIGURAS

Figura 1: Cálculo de rendimiento para transporte de material excavado	5
Figura 2: Opción exportar a Ms Project del S10.	6
Figura 3: Organigrama de la empresa Brynajom	34
Figura 4: Sistemas de gestión de proyectos en la empresa Brynajom S.R.L.	36
Figura 5: Proceso de gestión de proyectos modelo tradicional Brynajom	38
Figura 6: Costo anual de Herramientas TI en Gestión de proyectos.	42
Figura 7: Acceso y disponibilidad de información en la gestión de provectos	44
Figura 8: Análisis de tiempos para el acceso de información modelo tradicional.	46
Figura 9: Proceso de gestión de provectos con la implementación on line (Kostemp).	47
Figura 10: Sistema integral planteado on line.	51
Figura 11: Costo de Hardware y Software en Gestión de provectos con Kostemp	53
Figura 12: Análisis de tiempos para el acceso de información con Kostemp	53
Figura 13: Login para Administrar	55
Figura 14: Módulo configuración general	55
Figura 15: Fondos del sistema por cada usuario	56
Figura 16: Estilos del sistema por usuario	00
Figura 17: Registro de usuarios del sistema	07
Figura 18: Agragar puevo usuario del sistema	57
Figura 10: Agregal fuevo usuallo del sistema.	50
Figura 20: Pondimientos estándares para Meteniveladora Sistema	59 61
Figura 20. Rendimientos estándores para fixocultiveladora Sistema	01
Figura 21. Rendimientos estándores para Corrador Frontal Sistema	03
Figura 22. Rendimientos estándores para Cargador Frontar Sistema	64
Figura 23. Rendimientos estándares para Rodino Sistema	05
Figura 24: Rendimientos estandares para Tractor Sistema.:	67
Figura 25: Formulario para rendimiento del Tractor (m3/dia).	//
Figura 26: Formulario para rendimiento de la Motoniveladora (m3/dia)	81
Figura 27: Formulario para rendimiento de la Excavadora (m3/dia).	84
Figura 28: Formulario para rendimiento del Cargador frontal (m3/día).:	87
Figura 29: Formulario para rendimiento del Rodillo (m3/día).	90
Figura 30: Formulario crear nuevo presupuesto (pestaña infor. básica).	91
Figura 31: Formulario crear nuevo presupuesto (pestaña infor. adicional)	92
Figura 32: Catálogo de recursos	92
Figura 33: Búsqueda de cargador frontal en catálogo de recursos	93
Figura 34: Búsqueda de cargador frontal en catálogo de recursos filtrado.	93
Figura 35: Catálogo de recursos opciones árbol	94
Figura 36: Catálogo de recursos opciones registro.	94
Figura 37: Formulario insertar nuevo recurso	95
Figura 38: Formulario modificar recurso.	95
Figura 39: Formulario eliminar recurso.	95
Figura 40: Catálogo de títulos.	96
Figura 41: Búsqueda de alcantarilla en catálogo de títulos	96
Figura 42: Catálogo de títulos	97
Figura 43: Catálogo de títulos opciones	97
Figura 44: Formulario insertar nuevo título.	98
Figura 45: Formulario modificar nombre del título.	98
Figura 46: Formulario eliminar título	98
Figura 47: Catálogo de partidas	99
Figura 48: Búsqueda de alcantarilla en catálogo de partidas.	99

Figura 4	9: Catálogo de partidas opciones árbol	100
Figura 5	0: Catálogo de partidas opciones registro	100
Figura 5	1: Formulario insertar nueva partida	101
Figura 5	2: Formulario modificar nombre de la partida.	101
Figura 5	3: Formulario eliminar partida	101
Figura 5	4: Formulario análisis de costos unitarios	102
Figura 5	5: Formulario rendimiento de maquinarias	103
Figura 5	6: Rendimientos estándar de maquinarias	104
Figura 5	7: Rendimientos calculados por formulas	104
Figura 5	8: Formulario para calcular rendimiento de maquinarias	105
Figura 5	9: Formulario adicionar recursos a ACU	105
Figura 6	0: Formulario adicionar subpartida a ACU	106
Figura 6	1: Formulario análisis de costos unitarios	106
Figura 6	2: Plano clave del proyecto	110
Figura 6	3: Presupuesto del proyecto en S10	112
Figura 6	4: Presupuesto del proyecto en el sistema implementado	112
Figura 6	5: Formulario Hoja del Presupuesto íconos	113
Figura 6	6: Formulario Hoja del Presupuesto	113
Figura 6	7: Opciones click derecho Formulario Hoja del Presupuesto	114
Figura 6	8: Detalles Hoja del Presupuesto	115
Figura 6	9: Reporte hoja de presupuesto	117
Figura 7	0: Reporte Análisis de Costos Unitarios (ACU) del presupuesto	117
Figura 7	1: Reporte precio de recursos del presupuesto	118
Figura 7	2: Reporte de incidencia Presupuesto.	118
Figura 7	3: Actividades principales del proyecto en estudio.	120
Figura 7	4: Programación del proyecto Bella-José Santos Chocano (Diagrama Gantt)	121
Figura 7	5: Programación del proyecto Bella-J.S. Chocano (Diagrama Tiempo-Espacio)	122
Figura 7	6: Programación del proyecto Bella-J.S. Chocano (Diagrama Gantt) Kostemp	123
Figura 7	7: Diagrama tiempo – espacio construcción de carretera Bella	123
Figura 7	8: Definir nueva actividad en diagrama tiempo-espacio	125
Figura 7	9: Definir color de línea diagrama tiempo-espacio	126
Figura 8	0: Seleccionar partidas definidas en el Presupuesto	126
Figura 8	1: Información de la partida seleccionada	127
Figura 8	2: Definir frentes de trabajo de la actividad seleccionada.	127
Figura 8	3: Definir fecha inicial de la actividad	128
Figura 8	4: Opciones de actividades programadas tiempo-espacio.	129
Figura 8	5: Formulario modificar actividad tiempo-espacio.	130
Figura 8	6: Detalles del diagrama tiempo-espacio	131
Figura 8	7: Detalle tipo 1 de la leyenda diagrama tiempo-espacio	132
Figura 8	8: Detalle tipo 2 de la leyenda diagrama tiempo-espacio	132
Figura 8	9: Diagrama tiempo-espacio en carreteras	133
Figura 9	0: Control de actividades programadas con diagrama tiempo-espacio	134
Figura 9	1: Diagrama de control de actividades programadas tiempo-espacio	134
Figura 9	2: Programación y control de actividades programadas tiempo-espacio	135
Figura 9	3: Opciones de control de actividades programadas tiempo-espacio	136
Figura 9	4: Actualizar el control de actividades programadas tiempo-espacio	137

LISTA DE GRÁFICOS

Gráfico 1: Índice mensual de la producción del Sector Construcción: 2007-2015	1
Gráfico 2: Software utilizado en los presupuestos de obras en el Perú: 2016	2
Gráfico 3: Análisis comparativo de costos en la gestión de proyectos	139
Gráfico 4: Análisis comparativo de tiempos en el flujo de información en la gestión de prop	yectos
	140

RESUMEN

El tema que se aborda en la presente tesis es la sistematización de los procesos de cálculo de presupuesto, rendimiento de maquinarias y programación lineal mediante la implementación de una aplicación on line. De acuerdo a los objetivos planteados se desarrolla procedimientos que permiten implementar la aplicación on line.

Para lograr tal objetivo, es necesario la intervención de una metodología de la tecnología de la información. Y se abarca el problema mediante las partes principales de esta metodología:

Se inicia con el análisis de la realidad actual de la gestión de proyectos en la empresa Brynajom S.R.L., para lo cual se estudia los procesos que se dan dentro de la gestión de proyectos. Los procesos principales son caracterizados analizando el input y output de cada proceso. Seguidamente, se determina la problemática resumida en 4 ítems: primero, respecto al rendimiento de maquinarias; segundo, respecto a la elaboración del presupuesto; tercero, pertinente a la programación de obra; y cuarto, referente al acceso y disponibilidad de la información en la gestión de proyectos de movimiento de tierras. El análisis principal se centra en los indicadores de tiempos y costos en la gestión de proyectos. Seguidamente, se describe la solución planteada por el Tesista; estos nuevos procesos son analizados y caracterizados.

Una vez analizados los procesos, se procede a la construcción de la base de datos del sistema, que consiste en la elaboración final de las tablas, las cuales almacenan la información de los cálculos de presupuestos, los rendimientos de las maquinarias, la programación de obra, etc. La base de datos seleccionada para la aplicación es el Mysql.

Luego de la construcción de la base de datos, se procede a la implementación de la aplicación on line, mediante la programación del código fuente de la interfaz del usuario (con el lenguaje de programación PHP).

Y, finalmente, se toma un pequeño proyecto de construcción de carreteras para aplicar la solución implementada, resaltando la elaboración de presupuestos, la programación de obra mediante el diagrama tiempo/espacio y el control de obra.

ABSTRACT

The theme that is discussed in show it thesis is the budget systematization of the calculation processes, machineries performance, and linear programming by means of an application's implementation on line. According to the objectives presenting application develops procedures that they permit itself implementing on line.

To achieve such objective, intervention becomes of necessary a methodology of the information technology. And the intervening problem includes this methodology's principal parts itself:

Brynajom S.R.L Starts off with the analysis of the present-day reality of the projects steps in the company. Stop it as it is gone into processes that they give themselves inside the projects steps. Principal processes are characterized analyzing the input and output out of every process. Straightaway the problems once was summarized in 4 items is determined: First in relation to the machineries performance, next in relation to the elaboration of the budget, as third pertinent point to the work programming and finally relating to the access and ground leveling availability of the information in the projects steps. Principal analysis focuses in the times and costs indicators in the projects steps. Straightaway he describes the solution once was presented by the investigator, these new processes are analyzed are and characterized.

Once examined the processes data of the system that consists in the draws' final elaboration, which are come from to the base design they will store the information of the calculations of budgets, the performances of the machineries, etc., And the existent relations among the draws. The MySQL is the database once was selected in order to the application.

And right after the design proceeds to him to the application's implementation intervening on line the code's programming source of the user's interface (with the programming language PHP).

And finally a little of the construction roads project to apply the liquid solution once was implemented, highlighting the elaboration of budgets, the intervening work programming takes his diagram time/space and the work control.

INTRODUCCIÓN

En la actualidad el ser humano está cada día más cerca de la tecnología. En las diferentes labores que realizan es muy necesario el uso de recursos innovadores para ejecutar con la suficiente eficiencia sus actividades diarias. La mayoría de las empresas industriales han decidido dar pasos positivos para optimizar y automatizar sus procesos y así mejorar su producción. Por ende, el mundo de la construcción tampoco puede considerarse ajena a los últimos avances de la tecnología.

Tal como afirma Torres (2011): "Hoy en día se ven resueltos muchos problemas en la construcción con la aplicación de resinas, geosintéticos y aditivos esto gracias a los avances científicos en la Química; también se ha visto avances en los instrumentos de medición con la aplicación de los rayos rojos, infrarrojos, laser, ondas electromagnéticas y el posicionamiento satelital. La industria del acero ha permitido, también, crear estructuras cada vez más complejas y resistentes, entre otras aplicaciones" (p. 01). Todos estos logros no serían factibles si es que el mundo de la construcción se hubiera mantenido ajeno a los avances e innovaciones tecnológicas y continuasen trabajando de manera tradicional.

Para seguir ligados a los avances tecnológicos, la presente tesis, justamente, es una aplicación tecnológica que se desarrolla en la empresa Brynajom S.R.L., específicamente, en el área de gestión de proyectos de movimiento de tierras. Con lo cual, la tesis pretende buscar más alternativas de programas informáticos en el proceso de gestión de proyectos, desde la elaboración de presupuestos, complementado con el rendimiento de maquinarias, programación lineal de los proyectos de movimiento de tierras y control de avance de obra.

El primer capítulo contempla el planteamiento del estudio, donde se detalla la situación problemática, la realidad actual y el ámbito de intervención con las respectivas evidencias provenientes de fuentes confiables. Luego se realiza la formulación del problema, con los objetivos que se persigue con la siguiente investigación, la justificación, hipótesis y los restantes elementos metodológicos que encaminan la presente investigación.

En el segundo capítulo se presenta el marco teórico, donde se muestran las investigaciones realizadas anteriormente, las bases teóricas que están ligadas al proceso de elaboración de un presupuesto, movimiento de tierras, los rendimientos de maquinarias en movimiento de tierras y rendimientos estándares en el Perú, la gestión de proyectos en movimiento de tierras y, para culminar este capítulo, la definición de términos básicos.

En el tercer capítulo se presenta la metodología de la investigación, asimismo, el tipo de investigación, seguido del nivel de investigación, luego el método de la investigación, el

diseño de la investigación, juntamente con la población y muestra, y finalmente, las técnicas e instrumentos de recolección de datos.

En el penúltimo capítulo se presenta el desarrollo de la investigación, parte medular de la tesis, donde se pretende resolver el problema. Para lo cual, se toma como fuente de investigación a la empresa Brynajom S.R.L., específicamente, el área de gestión de proyectos. Este inicia con el análisis y evaluación de la realidad actual de la gestión de proyectos en la empresa en estudio. Se analiza los costos que incurre en los software que usan, los tiempos de demora en el flujo de información entre la oficina principal y las demás dependencias. Seguidamente, se describe la solución planteada por el Tesista. Y para finalizar, en este capítulo, se toma un pequeño proyecto de construcción de carreteras para aplicar la solución implementada, resaltando la elaboración de presupuestos y la programación de obra.

En el quinto y último capítulo, se evidencia el análisis y la interpretación de los resultados obtenidos. Pues, se analizan los datos, se realizan las pruebas de hipótesis y se discuten los resultados.

Finalmente, la tesis concluye presentando las conclusiones, recomendaciones, las referencias bibliográficas y los anexos.

CAPITULO I PLANTEAMIENTO DEL ESTUDIO

1.1. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA

La industria de la construcción en el Perú se ha incrementado de manera sostenida y viable en los últimos 11 años, como podemos ver en el Gráfico 1. Las tasas de crecimiento fueron superiores al 10%, lo que implica que fueron superiores a la tasa de crecimiento del Producto Bruto Interno (PBI). Evidencia de ello es que en el 2006 se creció en mayor porcentaje al 14% anual, aunque en el año 2009 se redujo al 6%, esto debido a la crisis financiera internacional. Sin embargo, se recuperó inmediatamente y los años subsiguientes continuaron creciendo. Lo cual, implica que el sector de la construcción es una realidad que demanda empresas y profesionales especialistas en el tema.



Gráfico 1: Índice mensual de la producción del Sector Construcción: 2007-2015

Fuente: Instituto Nacional de Estadística e Informática Perú (INEI)

En el Perú un gran porcentaje del sector de la construcción está compuesto por empresas de pequeña o mediana envergadura. Por lo general en este tipo de empresas, la gestión de proyectos es deficiente o simplemente no existe. Para estas empresas, un proyecto es considerado exitoso si la inversión es menor al monto presupuestado. Las decisiones que se toman para sacar adelante el proyecto son respaldadas por experiencias pasadas y no tienen en cuenta la particularidad del proyecto. Para gestionar los proyectos, las empresas pequeñas y medianas, centran sus actividades en dos ítems importantes: costos (la elaboración del presupuesto), y tiempos (la programación de obra).

La empresa en estudio, no es ajena a la situación mencionada anteriormente, pues, sólo centran su preocupación en elaborar el presupuesto y realizar la programación de obra. Para abarcar el ítem costos, la empresa utiliza el sistema S10, puesto que es la herramienta tecnológica de la información más utilizada para el desarrollo del presupuesto en el Perú, tal como se evidencia en el Gráfico 2, donde de acuerdo al Consejo Nacional de Ciencia, Tecnología e Innovación Tecnológica (CONCYTEC), el 70% de empresas emplean el Sistema S10 - Módulo Presupuestos (software peruano), un 20% el sistema Construct- Soft (software peruano), y el 10% otros sistemas.



Gráfico 2: Software utilizado en los presupuestos de obras en el Perú: 2016.

Fuente: Consejo Nacional de Ciencia, Tecnología e Innovación Tecnológica (CONCYTEC).

El proceso de gestión de proyectos de la empresa en estudio es de la siguiente manera, tal como se muestra en la figura 5 del Capítulo 3:

Se inicia con la solicitud del gerente de proyectos a la oficina técnica para la elaboración del presupuesto de una obra específica. Personal de oficina técnica principal, recopila información de expedientes técnicos similares para definir los análisis de costos unitarios de las partidas y rendimiento de maquinarias. Por ende, la empresa, para obtener el rendimiento de una maquinaria, se basa en los catálogos de los fabricantes o en expedientes técnicos anteriores de obras similares.

Seguidamente, la oficina técnica principal, elabora el presupuesto con el sistema S10, terminado la elaboración del presupuesto, se genera el archivo del presupuesto para el respectivo envío a las oficinas técnicas de las obras. El presupuesto elaborado en el S10 se exporta hacia el Ms Project y se elabora la programación de obra juntamente con el gerente de proyectos y la oficina técnica principal. Los archivos del presupuesto elaborado y la programación de obra son cargados al email y enviados a las oficinas técnicas de las obras. El responsable de ello descarga los archivos y actualiza la información del presupuesto elaborado del presupuesto en el S10 y la programación de obra en el Ms Project.

La oficina técnica de la obra elabora el plan de trabajo semanal y entrega este documento a los responsables de campo. Ya en la obra, los trabajadores ingresan y se registran en un formato impreso, donde rellenan sus datos personales, fecha y hora de ingreso. Luego, el jefe de cuadrilla asigna actividades a los trabajadores mediante frentes y especificando las partidas a realizar. Al finalizar el día, el jefe de cuadrilla rellena el tareo y hojas de avance de obra, luego se los entrega al ingeniero de campo. Éste, después de revisar, firma los documentos y entrega los avances originales a la oficina técnica de la obra, las copias a producción y los tareos a la administración de la obra. La oficina técnica de la obra, actualiza el avance del proyecto en el formato Excel y Ms Project y envía a la oficina técnica principal. Quienes descargan, actualizan la información en la oficina principal y generan los indicadores de gestión. Asimismo, la administración de obra ingresa el tareo a su programa Excel y entrega reportes a la oficina técnica de obra, y envía reportes a la oficina principal. Tanto la oficina técnica de obra, como la oficina principal generan indicadores de gestión.

Una vez estudiado los procesos, la problemática surge respecto a 4 ítems fundamentales:

a) Respecto al rendimiento de las maquinarias.

La parte más representativa del capital fijo de una constructora está basada por la maquinaria y equipo. El uso adecuado de la maquinaria es determinante en la eficiencia y productividad de la constructora para ejecutar la obra civil.

Una de las restricciones a la hora de licitar un proyecto de movimiento de tierras es la elaboración y el cálculo de presupuestos para estas obras; puesto que resulta indispensable el rendimiento de las maquinarias que se utilizan en dicho presupuesto, en la elaboración de la programación de obra. Por ello, la empresa en estudio, para no sufrir pérdidas de dinero en el futuro, decide ser conservador al momento de asignar el valor a los rendimientos de las maquinarias. Y por ello se coloca valores muy discretos, como son los valores tomados de los catálogos de los fabricantes. Sin embargo, estos valores están basados en un 100% de eficiencia de la maquinaria. Implicando todo ello que las propuestas y valores son alejadas de la realidad, y por ende los costos son recargados.

No obstante, los dos software representativos en la elaboración de presupuestos en el Perú presentan alguna deficiencia en el tema del cálculo de rendimientos de maquinaria pesada en movimiento de tierras. Por ejemplo, el S10 sólo presenta el cálculo de rendimientos para transporte en la partida excavación en terreno normal (ver Figura 1), dejando de lado el rendimiento de las maquinarias principales en movimiento de tierras, así como el cálculo y almacenamiento del rendimiento de las excavadoras, motoniveladoras, tractores, cargadores frontales, rodillos, etc.

En tal sentido, es necesario tener el método de cálculo del rendimiento de las maquinarias pesadas y también almacenar las propuestas de rendimientos elaborados en el Perú; como por ejemplo, los rendimientos elaborados por el ingeniero Walter Ibáñez, en su libro "Costos y Tiempos en Carreteras".



Figura 1: Cálculo de rendimiento para transporte de material excavado.

Fuente: Elaboración propia.

b) La elaboración del presupuesto.

Respecto a este ítem la empresa Brynajom S.R.L realiza el presupuesto con el Sistema S10. Sin embargo, el S10 presenta dos deficiencias bien significativas: primero, que muchas veces los montos de costo directo no coinciden con la suma de los montos del presupuesto desglosado; segundo, una vez culminado la elaboración del presupuesto y se desea realizar una modificación de algunos datos básicos del presupuesto elaborado como nombre, fecha, lugar, etc., los precios de los recursos se actualizan a valor cero; generando así pérdida de tiempo en el personal que va reingresar los precios de los recursos.

c) La programación de proyectos lineales.

Tomando como referencia al autor Barber (2007), afirma que: "El buen transcurso de una obra depende en buena medida de la organización, programación y control que se haga de la misma" (p.110). Para cumplir con tal premisa, el S10 incluye para la programación de obra la opción de exportar las partidas al Ms Project (ver Figura 2).



Figura 2: Opción exportar a Ms Project del S10.



El Ms Project, principalmente, basa su funcionamiento en el diagrama de Gantt. Y este diagrama tomando las palabras de Barber (2007) consiste en: "Los diagramas de Gantt son utensilios prácticos y muy utilizados en la gestión de proyectos, pues no sólo presentan facilidad de aplicación, sino que también ayudan a gestionar el proyecto en ejecución" (p.111).

Sin embargo, el diagrama de Gantt tiene limitaciones porque muestra sus resultados en barras que se mueven en el eje del tiempo (hacen hincapié en el tiempo que se tarda en completar las tareas), pero no muestra un enlace gráfico entre el tiempo en que se ejecuta la actividad (parámetro del tiempo) y la locación donde se está desarrollando el trabajo (parámetro de la distancia). De la misma manera, presenta deficiencias al mostrar las velocidades con que interactúan las actividades, pues no muestran si existe cruce en el desarrollo de las mismas. Asimismo, presenta deficiencias a la hora de mostrar el sentido de ejecución de cada actividad (si la actividad inicia desde la progresiva 0 hacia la progresiva final o viceversa).

d) Acceso y disponibilidad de la información

Cuando el presupuesto es centralizado, estos software presentan una mayor facilidad para el acceso y su correspondiente uso; por ende, el acceso a la información es inmediata. Sin embargo, la mayoría de los proyectos se ejecutan lejos de las oficinas principales de la empresa (en otras unidades, dependencias o lugares de ejecución de la obra) y no se tiene acceso a la información en tiempo real. La actualización de la información entre la oficina principal y las dependencias tiene una demora de aproximadamente 4 días, lo que no permite gestionar los proyectos de manera eficiente.

1.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

1.2.1. PROBLEMA GENERAL

¿Cuál es la influencia de la aplicación del software Kostemp en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras?

1.2.2. PROBLEMAS ESPECÍFICOS

- ¿Cuál es la influencia de la aplicación del software Kostemp en la optimización de costos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras?
- ¿Cuál es la influencia de la aplicación del software Kostemp en la optimización de tiempos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras?

1.3. OBJETIVOS

1.3.1. OBJETIVO GENERAL

Determinar la influencia de la aplicación del software Kostemp en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.

1.3.2. OBJETIVOS ESPECÍFICOS

- Establecer la influencia de la aplicación del software Kostemp en la optimización de costos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.
- Establecer la influencia de la aplicación del software Kostemp en la optimización de tiempos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.

1.4. HIPÓTESIS

1.4.1. HIPÓTESIS GENERAL

La aplicación del software Kostemp influye significativamente en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.

1.4.2. HIPÓTESIS ESPECÍFICAS

- La aplicación del software Kostemp influye significativamente en la optimización de costos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.
- La aplicación del software Kostemp influye significativamente en la optimización de tiempos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.

1.5. VARIABLES

Las variables estudiadas en la presente investigación son:

Variable dependiente:

• La gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras.

Variable independiente:

• La aplicación del software Kostemp.

1.6. JUSTIFICACIÓN E IMPORTANCIA

Actualmente las empresas constructoras se enfrentan a un mercado altamente competitivo, donde el control y gestión de sus recursos son factores claves de éxito. Con la sistematización del cálculo de presupuestos, las empresas que realizan movimiento de tierras podrán realizar presupuestos de forma descentralizada y podrán ingresar al sistema de presupuestos desde cualquier lugar, con solo tener acceso a Internet. Asimismo, luego de la elaboración del presupuesto podrán realizar el cronograma de actividades con el pleno conocimiento de los rendimientos de las maquinarias. Para lo cual, la sistematización permitirá tener almacenada en la base de datos los rendimientos elaborados por el ingeniero Walter Ibáñez, en su libro "Costos y Tiempos en Carreteras". Del mismo modo tener una opción de cálculo de estos rendimientos ingresando los principales factores que influyen. Y finalmente, con la información procesada del presupuesto realizar la programación lineal del proyecto.

CAPÍTULO II MARCO TEÓRICO

2.1. ANTECEDENTES

a) Luna, C. (2010) en su tesis titulada: "Propuesta para la elaboración de presupuestos por medio de una metodología estructurada y herramientas de cómputo, como opción alternativa al software existente, para su uso en la Dirección General de Ingenieros de la Secretaría de la Defensa Nacional". Investigación para optar el grado de maestro en ingeniería civil con especialidad en administración de la construcción en la Universidad Iberoamericana. México.

La presente tesis mencionada, se desarrolla en la Dirección General de Ingenieros de la Secretaria de la Defensa Nacional de México. Y trata de la implementación de un sistema de costos y presupuestos para realizar el Análisis de Precios Unitarios (ACU) en todo tipo de empresas dedicadas a la construcción. Tiene como objetivo principal: "Contar con una herramienta específica que permita a todo Ingeniero Constructor, por medio de la Hoja de Cálculo Excel Beta 2010, elaborar el presupuesto de una obra en forma estandarizada, así como su correspondiente análisis de precios unitarios".

En cuanto a las conclusiones, lo más resaltante es: el análisis de precios unitarios con el uso del Excel Beta 2010 es una opción alternativa a los programas existentes en el mercado. Sin embargo, no trata de suplir a los programas existentes, debido a las grandes dificultades y retos que supone el desarrollo de estos programas, sino que, solamente, se usa en los momentos en los que se hace imposible usarlas por diversos motivos los programas de presupuestos y es allí donde se pretende usar el programa con Excel Beta 2010.

b) Meneses, P. (2006) en su tesis titulada: "Sistematización de la información de costos y presupuestos del proyecto sistema integrado de transporte masivo de Bucaramanga- Metrolínea". Investigación para optar el título profesional de Ingeniero de Civil en la Universidad Industrial de Santander. Colombia.

En este trabajo el autor nos expone que: "Las actividades referentes a la estimación de los costos y la generación de presupuestos para las obras de infraestructura vial, servicios públicos, plan de manejo de tráfico y desvíos, del Sistema Integrado de Transporte Masivo en la ciudad de Bucaramanga, fueron realizadas durante la práctica empresarial en el grupo de investigación Geomántica de la Universidad Industrial de Santander".

El aporte primordial de esta tesis consiste, como menciona el autor: "En plantear una metodología que permita sistematizar la información, la cual se desarrolla en dos etapas: la explicación de los procedimientos aplicados para la generación de presupuestos, y la estrategia para la búsqueda, procesamiento, generación, y presentación de información, de acuerdo a lo propuesto en el Project Management Institute (PMI) 2004".

El objetivo principal de la tesis según el autor es "Generar análisis de precios unitarios y presupuestos del proyecto Metrolínea, brindando un soporte técnico al grupo encargado de los costos del proyecto, sistematizando la información generada en esta área. Para el cumplimiento de este propósito se utilizarán como herramientas de apoyo, software genérico de Microsoft Office y software especializado para presupuestos como el programa OPUS OLE".

Su conclusión más relevante para el Tesista fue: "La implementación del programa OPUS OLE, se hizo para crear una base de datos de los análisis de precios unitarios, donde se presentan de manera didáctica y se ilustran de forma clara algunos ítems mediante la utilización de fotografías que permiten visualizar los procesos constructivos considerados durante la estimación de los costos. Además, en el transcurso de la práctica se observó su utilización como solución al proceso de actualización de precios".

c) Vargas, R. (1999) en su tesis titulada: "La Maquinaria Pesada en los Movimientos de Tierra - Descripción y Rendimiento". Investigación para optar el título profesional de Ingeniero Civil en la Universidad de Cartagena. Colombia. El objetivo principal de esta tesis según afirma el autor es: "Exponer los diferentes métodos para rendimiento de maquinaria pesada en los movimientos de tierra. En este estudio se describen tres métodos para calcular el rendimiento de una maquina en movimientos de tierra como son: mediante gráficas, mediante fórmulas y por medición directa. De estos tres métodos se describe y precisa la manera como calculan los rendimientos, pero no hacen mediciones en obra y solo aporta la parte teórica mas no la práctica para calcular estos rendimientos".

La conclusión más relevante para el autor es "que en los últimos 30 años se ha efectuado una revolución total en la maquinaria, los métodos y volúmenes. La rapidez y desarrollo, así como la variedad de maquinarias aumenta constantemente, por consiguiente, las técnicas para su uso provechoso se hacen más complicadas cada día. Por ende, es obligatorio conocer a las maquinarias y sus rendimientos".

d) Torres, JC. (2011) en su tesis titulada: "Gestión del control de maquinaria pesada en obras viales usando tecnologías de la información". Investigación para optar el Grado de Maestro en gestión y administración de la construcción en la Universidad Nacional de Ingeniería. Perú.

El Tesista respecto a los objetivos alcanzados afirma: "La tesis que se desarrolla a continuación es el resultado de una investigación en diversos campos de la ingeniería, orientada a mejorar la gestión del control de la Maquinaria Pesada (MP) en las obras viales; en tal sentido, que el desarrollo de ésta se ha efectuado en un ambiente interdisciplinario en donde se ha interactuado con profesionales de diversas especialidades como ingenieros de sistemas, electrónicos y mecánicos con el fin de poder aplicar tecnologías actuales".

Asimismo, la tesis trata de las actividades que realizan los equipos en la ejecución de carreteras, representando un porcentaje importante respecto a los presupuestos de obra, por ello las organizaciones desarrollan inversiones significativamente altas con el objetivo de controlar los importantes recursos y para tenerlos en óptimas condiciones para el desempeño eficiente. Por ello, el control de la producción, que es primordial en el proceso de gestión y administración de empresas constructoras, representa un papel importante cuando se desea optimizar los procesos.

La conclusión más relevante que resalta el Tesista es: "Que el sistema propuesto puede ser adaptado para el control de las MP de organismos públicos como es el caso del MTC; instituciones que tienen a su cargo demasiados equipos cuyo control se hace complejo, costoso y altamente corruptible; al mismo tiempo, teniendo

grandes flotas de MPs que controlar, se pueden lograr mejores costos para implementar un sistema de control. También se podría lograr buenos precios por la compra de repuestos a gran escala, y se podría alcanzar a estándares de producción de MP a nivel nacional".

 e) Nunura, D. (2011) en su tesis titulada: "Administración de Base de Datos". Investigación para optar el título profesional de Ingeniero Civil en la Pontificia Universidad Católica del Perú.

El tema de la tesis es presentar una opción para la Administración de Bases de Datos que beneficia a una organización constructora. Dicha importancia y necesidad se identificó después de la experiencia adquirida del Tesista en las labores realizadas dentro del área de Presupuestos y Costos de la empresa constructora Graña y Montero.

Su objetivo principal según menciona el Tesista es: "Analizar un ejemplo real sobre la administración de Base de Datos para el departamento de Presupuestos de GyM aplicado en el proyecto Planta de Tratamiento de Aguas Residuales de Arequipa elaborado en el año 2009 y, segundo, el modelo de Administración de Base de Datos que incluye una metodología para su implementación que se propone para ser implementada en pequeñas y medianas empresas del sector construcción".

La conclusión principal a la que llegó el investigador es: "Gracias a la buena administración de una base de datos hay beneficios significativos en el ahorro de costos, de tiempo y de espacio, lo que se traduce en la generación de información confiable, rápida y oportuna, y en una organización empresarial más efectiva y eficiente. Así, se contribuye también a elevar la productividad o rendimiento de las personas que trabajan o están vinculadas a este tipo de organización".

2.2. BASES TEÓRICAS

2.2.1. PROSPECTIVA DE LA APLICACIÓN DE LA TECNOLOGÍA DE LA INFORMACIÓN EN LA INGENIERÍA CIVIL

La aplicación de la tecnología de la información en la ingeniería civil optimiza los procesos y los facilita. Esto implica en todas las áreas que lo conforman, como por ejemplo: el levantamiento de suelos, la topografía, los análisis y lectura de planos, la elaboración de presupuestos, programación de obra, etc.

Gracias a la TI, la ingeniería civil ha evolucionado exponencialmente, puesto que hace unas décadas se empleaba semanas, meses y hasta años en la elaboración de planos. Pues esta actividad se desarrollaba de manera manual, y ahora gracias a la TI se tiene el AutoCAD y con ello se reduce abismalmente la realización de las actividades. Asimismo, los cálculos estructurales anteriormente se desarrollaban utilizando métodos y herramientas limitadas, sin embargo, ahora gracias a la TI se tienen software como el SAP, o el ETABS que realizan cálculos precisos y en cuestión de minutos.

Sin embargo, aún hay muchas actividades en la ingeniería civil, que requieren optimizar los procesos aplicando una TI. Por ejemplo, aplicar la TI en el monitoreo de maquinarias pesadas para la construcción de carreteras. Esto se lograría desarrollando una aplicación que se integre en cada maquinaria y que transmita (el estado y la ubicación de la maquinaria) por georeferenciación hacia una pantalla ubicada en la oficina principal de la obra.

Asimismo, en la actualidad está de moda la tecnología de Internet y, por ende, se debería aprovechar en beneficio de la ingeniería civil.

Tal como lo afirma el autor Gil Rubio (2005) quien nos dice: "Antes de la era Internet, la información en el mundo de la construcción se transmitía por teléfono, el fax, el modem y el télex. La informática se aplicaba de forma regular a tareas administrativas, y al cálculo y diseño de infraestructuras a través de centros de cálculo, de estaciones de trabajo potentes y más recientemente de ordenadores personales".

Actualmente, gracias a Internet, se ha modificado las maneras en cuanto a la comunicación y las formas de realizar los trabajos en la construcción.

Las empresas constructoras que usan las buenas alternativas que ofrece Internet, tienen la posibilidad de manejar la información y esto les permite:

- Interrelacionar con mayor facilidad, las diferentes áreas de la empresa dentro de un mismo sistema.
- Optimizar procesos de gestión, control, compra, etc.
- Establecer distintos procesos como el control de gestión, de calidad, etc.
- Crecer en el control de materiales y control de procesos.
- Guardar, separar y compartir la información de la empresa.

• Desarrollar el conocimiento sobre la organización de forma solidaria.

Internet para el desarrollo del proyectista o ingeniero civil

El autor Gil Rubio (2005), afirma que: "Internet abre un mundo de oportunidades para el proyectista del sector de la construcción. Es posible ya crear una Oficina Técnica Virtual en la cual técnicos que trabajen en distintos lugares de la misma empresa o de empresas distintas, puedan interactuar intercambiando datos relativos al mismo proyecto vía Internet" (p.2). Y esta información es muy importante y debe ser tomada en cuenta.

El comercio electrónico en la construcción se da ahora gracias a Internet

Gil Rubio (2005), afirma que: "Internet es una excelente plataforma para el comercio en muchos ámbitos de la industria. Son conocidos los éxitos de Internet en la venta en red de productos diversos como libros, ropa, billetes de avión, obras de arte, etc. El gran reto es crear un verdadero mercado de productos de peso relativo a la construcción, como por ejemplo, cemento, hormigón, material de canteras, ladrillos, vigas" (p.4). Por ende, es una gran oportunidad usar las ventajas de Internet y realizar el comercio electrónico en la venta de materiales de construcción.

Mantenimiento y gestión de una obra gracias al Internet

Asimismo, Gil Rubio (2005) respecto a las bondades de Internet en el mantenimiento y gestión de obras, afirma: "Las posibilidades de Internet para el seguimiento y gestión en red de la construcción de una obra son muy grandes. Ya es factible el seguimiento en directo de la construcción de una obra mediante cámaras de vídeo que transmiten la información a una web especialmente diseñada al respecto. Estos datos se pueden utilizar para actualizar el proyecto y su planificación. También se utiliza Internet para gestionar la vigilancia y mantenimiento de obras. Con la ayuda de instrumentos de control se puede disponer de información en red sobre el estado de las deformaciones, esfuerzos, temperatura, humedad, etc. de una obra y tomar las decisiones correspondientes" (p.5).

Lo que implica que, gracias a Internet, se puede conocer la información sobre el estado de la obra, los avances, retrasos y las modificaciones del proyecto.

En fin, ahora la gran pregunta es: ¿Los ingenieros civiles actuales estamos preparados para innovar mediante una TI las labores que realizamos rutinariamente? Como diría César Vallejo: "Hay, hermanos, muchísimo que hacer...".

2.2.2. SISTEMA DE GESTIÓN DE PROYECTOS

Según Gutiérrez y Serrano (2015): "El sistema de gestión de proyectos es el conjunto de herramientas, técnicas, metodologías, recursos y procedimientos utilizados para gestionar un proyecto. Puede ser formal o informal, y ayuda al director del proyecto a gestionar de forma eficaz un proyecto hasta su conclusión" (p.13).

De acuerdo a este sistema se puede organizar la gestión de proyectos con las siguientes fases:

- INICIACIÓN: Son los procesos necesarios desarrollados que permiten definir un nuevo proyecto o fase ya existente. Dentro de este proceso se desarrolla la autorización formal del proyecto, se identifican los interesados, se define el alcance inicial y se implica el recurso financiero inicial.
- 2. PLANIFICACIÓN: Comprenden los procesos que se realizan para definir el alcance total del esfuerzo, establecer y redefinir los objetivos. Estos procesos desarrollan un plan que permite dirigir el proyecto y los resultantes documentos que se utilizarán en el proyecto.
- EJECUCIÓN: Comprende los procesos realizados para culminar con el trabajo establecido en el plan de la dirección del proyecto. En este proceso se coordinan las personas y los recursos, también se integran y se realizan las actividades de acuerdo al plan.
- 4. SEGUIMIENTO Y CONTROL: Los procesos que abarcan son los de analizar, regular y supervisar el desempeño y progreso del proyecto, se realizan estos procesos con el fin de identificar las áreas en las cuales se requieran cambios y para iniciar con ellos.

5. CIERRE: Se compone por los procesos que se realizan para finalizar todas las actividades anteriores, con la finalidad de culminar por completo el proyecto. En esta fase se obtiene la aceptación del patrocinador o cliente, la revisión del cierre del proyecto, se registran los impactos de la adaptación a un proceso, se documentan las lecciones aprendidas. Para orientar un proyecto, según menciona Gutiérrez y Serrano (2015) se debe hacer lo siguiente: "Se debe identificar los requisitos, afrontar las diversas necesidades, inquietudes y expectativas de los interesados según se planifica y efectúa el proyecto, equilibrar las restricciones contrapuestas del proyecto que se relacionan, entre otros aspectos, con: el alcance, la calidad, el cronograma, el presupuesto, o los recursos" (p.13).

A. GESTIÓN DEL ALCANCE DEL PROYECTO

Para Gutiérrez y Serrano (2015) en la Gestión del alcance del proyecto: "Se realizan los procesos necesarios para garantizar que el proyecto incluya todo el trabajo requerido para completarlo con éxito. El objetivo principal es definir y controlar qué se incluye y qué no se incluye en el proyecto" (p.14).

- PLANIFICACIÓN DEL ALCANCE: Este ítem, según Gutiérrez y Serrano (2015) consiste en: "Definir y documentar las necesidades de los interesados a fin de cumplir con los objetivos del proyecto" (p.15).
- DEFINICIÓN DEL ALCANCE: En este proceso se desarrolla una descripción que detalla el proyecto y producto.
- 3. CREACIÓN DEL EDT/WBS: La Estructura desglose de trabajo (EDT) o Work Breakdown Structure (WBS), según Gutiérrez y Serrano (2015): "Es el proceso que consiste en subdividir los entregables y el trabajo del proyecto en componentes más pequeños y más fáciles de manejar, de tal manera que estos paquetes de trabajo sean pequeños y fáciles de entender" (p.15). Esta estructura puede ser de distintos niveles, dependiendo de la magnitud del proyecto. Por lo general, el nivel superior o primer nivel es el producto finalizado del proyecto. El segundo nivel se conforma de una lista de entregables principales los cuales describen la totalidad del proyecto terminado o nivel superior. El tercer

nivel desglosa cada uno de los entregables principales y los describe en su totalidad.

- 4. VERIFICACIÓN DEL ALCANCE: Para Gutiérrez y Serrano (2015): "Es el proceso que consiste en formalizar la aceptación de los entregables del proyecto que se han completado y los entregables relacionados" (p.15). Por lo tanto, los interesados correspondientes deberán corroborar y cerciorarse que cada entregable esté completado satisfactoriamente.
- 5. CONTROL DEL ALCANCE: Finalmente, Gutiérrez y Serrano (2015) nos afirma que este proceso consiste en: "Monitorear el estado del alcance del proyecto y del producto, y en gestionar cambios a la línea base del alcance. En este se asegura que todos los cambios solicitados o las acciones preventivas y correctivas se procesen a través del control integrado de cambios" (p.15).

B. GESTIÓN DE CALIDAD

La gestión de calidad abarca todos los trabajos de la organización que ejecuta el proyecto, las cuales son determinar los objetivos, las responsabilidades y las políticas que tengan relación con la calidad, a fin de que cumplan con las necesidades del proyecto. Para tal objetivo, la gestión de la calidad comprende tres fases:

- PLANIFICAR LA CALIDAD: Pues, Gutiérrez y Serrano (2015) afirma que planificar la calidad es: "El proceso en el cual se identifican los requisitos de calidad o normas para el proyecto y el producto" (p.17). Éste deberá ser documentado a fin que se demuestre el cumplimiento de los mismos. La planificación se da en paralelo a los demás procesos de planificación.
- ASEGURAMIENTO DE CALIDAD: Es el que consiste en auditar los parámetros de la calidad y los resultados alcanzados de las medidas de control, de esta manera se aseguran que las normas de calidad utilizadas sean las apropiadas.
- 3. CONTROL DE CALIDAD: Gutiérrez y Serrano (2015) afirma que: "Es el proceso en el cual se monitorean y se registran el resultado de la

ejecución de las actividades de control de calidad, puesto a que puede evaluar el desempeño y se pueden recomendar los cambios necesarios" (p.17).

2.2.3. PRESUPUESTO

A. DEFINICIÓN

Según Ibáñez (2011) un presupuesto: "Es una suposición inteligente del valor de un producto, así como también, es un artificio que permite planear y controlar las actividades de un proceso productivo" (p.189).

B. CLASIFICACIÓN DEL PRESUPUESTO

Los presupuestos, respecto a su clasificación, se dan de diferentes maneras. Se clasifican tomando en cuenta la flexibilidad, según el periodo que cumplen, según el campo de aplicación de la empresa, y según el sector en que se utilicen.

C. COMPONENTES DEL PRESUPUESTO.

Para conocer los componentes del presupuesto, es importante recurrir al libro del Ing. Walter Ibáñez "Costos y Tiempos en Carreteras", quien nos dice que el presupuesto está formado por:

- Costo Directo Total.
- Costos Indirectos.
- Impuesto General a la Venta (IGV).
- Utilidad.

El autor desarrolla estos ítems de la siguiente manera:

a) Costo Directo Total

Según Ibáñez (2011) el costo directo: "Es la sumatoria de la mano de obra, equipos, herramientas y materiales necesarios para la realización de un proceso productivo" (p.15).

Conocer el costo directo de una obra es sencillo si se tienen los metrados y el análisis de costos unitarios de las actividades (partidas). Los metrados varían de acuerdo a la magnitud de la obra y los costos unitarios se calculan de acuerdo a un análisis detallado. Los costos unitarios pueden representarse por la fórmula matemática siguiente:

$$C.U. = Mj + Ne + Oh + Pm$$

Donde:

j, e, h, m: son variables (el costo de mano de obra, el equipo, herramientas y los materiales de manera respectiva).

M, N, O, P: son variables condicionadas (cantidades consumidas de mano de obra, equipo, herramientas y materiales).

Para Ibáñez (2011): "Las variables condicionadas pueden convertirse en constantes para una obra específica, o para un rango de obras promedio" (p.15). Para el caso de estudio, estas variables van a estar dadas como constantes, las cuales han sido calculadas en base a la experiencia en los diferentes métodos constructivos, tipos de construcción y tendencias estadísticas. Estas constantes facilitarán para calcular un costo unitario lo más aproximado posible.

i. Mano de obra

Según Ibáñez (2011): "El costo de la mano de obra está determinado por categorías (capataz, operario, oficial y peón)" (p.15).

Si bien es cierto que el Gobierno ha unificado el Jornal Básico para todos los departamentos del Perú, el costo de la mano de obra varía conforme a la facilidad de la realización de la obra, el riesgo o la seguridad en el proceso constructivo, las condiciones climáticas, costumbres locales, etc.

Asimismo, para Ibáñez (2011): "El costo de la mano de obra es la sumatoria de los siguientes rubros que están sujetos a las disposiciones legales vigentes: Jornal Básico, Leyes Sociales, y Bonificaciones" (p.15).

El Decreto Supremo con fecha 02/03/45 define las categorías de los trabajadores de construcción civil, y también las actividades que realizan cada uno de los integrantes.

Operario

Para el autor Ibáñez (2011) pertenecen a la denominación operario: "Albañil, carpintero, fierrero, pintores, electricista, gasfitero, plomero, almacenero, chofer, mecánico y demás trabajadores calificados en una especialidad en el ramo" (p.16). Asimismo, pertenecen a esta categoría los maquinistas que realizan las funciones de los operarios wincheros, mezcladores, concreteros, etc.

• Oficial o Ayudante

Asimismo, Ibáñez (2011) afirma que se denomina oficial o ayudante a: "Los trabajadores que desempeñen las mismas ocupaciones, pero que laboran como ayudantes del operario que tenga a su cargo la responsabilidad de la tarea y que no hubieran alcanzado plena calificación en la especialidad. En la categoría de oficiales también están comprendidos los guardianes" (p.16).

• Peón

Son los empleados no calificados que son distribuidos indistintamente en las diferentes actividades de la Industria de la construcción.

• Capataz

Con respecto a los capataces, no existe ningún dispositivo legal que establece su categoría como tal, pero se puede clasificar de la siguiente forma:

Capataz A.- Se refiere al capataz general de la obra.

Capataz B.-Los trabajadores que dirigen las cuadrillas óptimas en materia de concretos, encofrados, armaduras, pavimentos, excavaciones con utilización de explosivos y excavaciones especiales.

Capataz C.- Los trabajadores que dirigen las cuadrillas óptimas en materia de movimiento de tierras y obras preliminares.

ii. Materiales

En la ejecución de una carretera se integran materiales semielaborados, elaborados, mano de obra, equipos y herramientas.

El costo de los materiales necesarios para la construcción de las carreteras, son parte fundamental que conforma un Análisis de Costos Unitarios. No
deberán incluir el Impuesto General a las Ventas (IGV); asimismo, deberán ser determinados teniendo en cuenta los gastos que se requiere para ser colocados al pie de la obra, por tal razón, el costo utilizado además de su costo ex fábrica, debe ser incrementado con los siguientes rubros.

Costo de flete

El flete es el costo del transporte desde su lugar de fabricación o expendio hasta el almacén de la obra. El mismo que deberá ser ubicado en el Centro de Gravedad de la Obra.

Para calcular el costo del flete se debe aplicar los dispositivos legales vigentes (a la fecha se van elaborar los Costos Unitarios) que son publicados en el diario oficial "El Peruano".

A la fecha del cálculo del flete se hace de acuerdo a lo que se establece en el D.S. N º 049-2002-MTC, el D.S. Nº 010-2006-MTC y su modificatoria D.S. Nº 033-2006-MTC.

Costo de Manipuleo

Para Ibáñez (2011) manipular materiales es: "Recoger y depositar, mover en plano horizontal o vertical o ambos casos a la vez y por cualquier medio, materiales o productos de cualquier clase en estado bruto, semi acabado o completamente acabado. Calcular el costo del manipuleo de materiales es complicado debido a que realmente se necesita un análisis bien profundo para cada uno de los materiales necesitados, ya que el trato es diferente" (p.22). En este caso vamos a considerar un costo estimado promedio por kilogramo equivalente al 1/1000 del costo de un jornal del peón incluyendo sus leyes sociales. Este valor ha sido calculado teniendo en cuenta que una cuadrilla de 4 peones puede manipular 4.000 Kg/día.

• Costo de Almacenamiento

El almacenamiento es un servicio auxiliar en la ejecución de proyectos. Sus funciones son:

- Recibir, salvaguardar y proteger, todos los materiales que son necesarios para la construcción vial.
- Facilitar los suministros y materiales, a través de solicitudes autorizados por el ingeniero responsable.

- Controlar los reportes de almacén representativos.
- Ser responsable de los materiales en el proceso constructivo del proyecto.

En el presente trabajo el costo de almacenamiento se estima en un valor que no exceda en el costo del 2% del material.

Costo por mermas y desperdicios

Según Ibáñez (2011): "Merma es la porción de un material que se consume naturalmente. Desperdicios son perdidas irrecuperables e inutilizables de los materiales, desechos. Se presentan en el proceso de transporte desde el centro de abastecedor hasta el almacén de la obra, en el proceso constructivo" (p.23). Lo cual implica que son costos que deben de considerarse dentro del costo del material. Para el presente trabajo se considera el 5% del costo del material en el centro abastecedor (para aquellas que la requieran).

Costo por viáticos

Es la subvención por concepto de gastos de viaje, que se le abona al personal de seguridad que salvaguarda el transporte de Explosivos (dinamita, fulminante, guía, etc.) a la obra. Para fines de cálculo se considera el 30% del precio del material en el centro abastecedor.

iii. Equipos

Equipos representa una parte muy significativa en el presupuesto, y por ello incide en mayor grado en el costo de partidas de pavimentos y movimiento de tierras.

Las empresas constructoras, generalmente, realizan sus actividades con maquinarias alquiladas. Por ende, determinar el costo de alquiler de una maquinaria es muy importante, y para ello se tiene dos ítems fundamentales:

Costos de Posesión

El cual considera la depreciación, así como el capital, el interés, los seguros correspondientes del equipo, etc.

Costos de Operación

El cual considera los combustibles, así también los filtros, el mantenimiento, los operadores, etc.

b) Costos Indirectos

Son aquellos costos que no tienen relación directa en la ejecución de una obra, pero son indispensables incluirlos en el presupuesto, porque se refieren a la sumatoria de los diversos gastos técnico-administrativos necesarios para el correcto desarrollo de un proyecto. Estos costos pueden clasificarse en dos rubros: Gastos Generales Fijos y Gastos Generales Variables.

Gastos Generales Fijos

Conformados por los siguientes ítems:

- o Campamento de obra (para el Contratistas y la Supervisión).
- Gastos administrados que incluyen los costos de la licitación, gastos legales, carteles de obra, gastos de inspección a obra y publicación derivadas del proceso.
- Gastos Generales Variables

Que corresponde a:

- Costos de las oficinas técnicas y administrativas en la obra, que están conformadas por las remuneraciones y sueldos de los trabajadores profesionales, personal técnico, administrativo y auxiliar que participarán en el desarrollo del proyecto.
- o Gastos de alimentación y pasajes del personal.
- Asimismo, se consideran los gastos administrativos de la oficina principal y costos del empleado; también los del contratista que participa indirectamente en el proyecto y que estos gastos no han sido cargados ni en el análisis de costos unitarios ni en los de dirección y administración de la obra. Los sueldos y remuneraciones deben ser igualmente afectados con sus leyes sociales.
- Se considera también los costos de equipos livianos que no son incluidos en los costos directos. Equipos como ambulancias,

camionetas, equipos para las pruebas de laboratorio, grupos electrógenos para los campamentos, etc.

 Asimismo, se considera los gastos de pólizas de seguros, que son solicitados por la entidad beneficiada. Estos gastos lo conforman los costos de primas que paga el contratista responsable para asegurar la obra, a sus empleados, y demás personales.

c) Impuesto General a las Ventas (IGV)

Es el impuesto aprobado por el Decreto Legislativo Nº 821. Se aplica al subtotal del presupuesto (costo directo + costos indirectos + utilidad), es equivalente al 18%.

d) Utilidad

Representa a la ganancia que tiene el contratista al ejecutar la obra. Se aplica al costo directo.

2.2.4. MOVIMIENTO DE TIERRAS

A. DEFINICIÓN

Tal como nos afirma Tiktin (1997): "Se denomina movimiento de tierras al conjunto de operaciones que se realizan con los terrenos naturales, a fin de modificar las formas de la naturaleza o de aportar materiales útiles en obras públicas, minería o industria" (p.7).

También menciona que: "El movimiento de tierras en la ejecución de un proyecto depende directamente de la topografía que haya en el terreno. El movimiento de tierras también depende del tipo de intervención que se haya proyectado, si es paisajista o de edificación."

Asimismo, el autor Tiktin (1997) nos dice: "Las operaciones del movimiento de tierras en el caso más general son: Excavación o arranque, carga, acarreo, descarga, extendido, humectación y compactación, y servicios auxiliares como refinos, saneos, etc." (p.7).

Maquinaria para movimiento de tierras

Las maquinarias en movimiento de tierras, tal como afirma el Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad (2014): "Son en general equipos autopropulsados utilizados en construcción de caminos, carreteras, ferrocarriles, túneles, aeropuertos, obras hidráulicas, y edificaciones. Están diseñados para llevar a cabo varias funciones, como son: soltar y remover la tierra, elevar y cargar la tierra en vehículos que han de transportarla, distribuir la tierra en tongadas o capas de espesor controlado, y compactar la tierra. Algunas máquinas pueden efectuar más de una de estas operaciones" (p.20). Entre las principales maquinarias para realizar movimiento de tierras se menciona a continuación.

a) Excavadora

Asimismo, el Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad (2014) menciona que: "Excavadora se denomina a una máquina autopropulsada, sobre neumáticos u orugas, con una estructura capaz de girar al menos 360° (en un sentido y en otro y de forma ininterrumpida) que excava o carga, eleva, gira y descarga materiales por la acción de la cuchara, fijada a un conjunto formada por pluma y brazo o balancín sin que la estructura portante o chasis se desplace" (p.20).

Tipos

Para el grupo de investigación mencionada anteriormente, existen dos tipos de excavadoras que se diferencian en el diseño y condición de trabajo:

- Excavadora frontal: Posee una cuchara direccionada para arriba. Y posee la facilidad de descargar desde mayor altura. Estos equipos son utilizados y necesarios en la minería, cuando se requiere cargar materiales superiores de la cota de trabajo.
- Retroexcavadora: Posee una cuchara direccionada para abajo. Tiene la ventaja de alcanzar a profundidades mayores. Estas maquinarias son utilizadas en la construcción de zanjas de cimentación.

b) Tractor sobre orugas o Bulldozer

El Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad (2014) cita que normalmente son conocidas como Bulldozer. "Estas máquinas remueven y empujan la tierra con su cuchilla frontal. Las eficiencias de estas máquinas se limitan a desplazamientos de poco más de 100 m en horizontal" (p.23).

Tipos

- Bulldozer: Este tipo tiene la hoja de empuje frontal fijada al chasis del tractor a través de unos cilindros y largueros hidráulicos. La hoja de este tractor realiza los movimientos de inclinación lateral e inclinación referenciados al eje vertical.
- Angledozer: En este tractor el elemento larguero es sustituido por cilindro hidráulico, lo cual facilita que la hoja sea más baja y más ancha y así genera una longitud de trabajo mayor aunque esté inclinada la hoja.
- Tiltdozer: Este tractor se caracteriza porque su hoja puede girar alrededor de su eje longitudinal. Es el equipo con más facilidades para realizar los trabajos.

c) Pala cargadora frontal o cargador frontal

Estas maquinarias son utilizadas para remover material suelto, asimismo, para realizar el carguío en los volquetes de transporte.

d) Motoniveladora

El Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad (2014) define a la motoniveladora como: "Equipo que se utiliza para mezclar los terrenos, cuando provienen de canteras diferentes, para darles una granulometría uniforme, y disponer las tongadas en un espesor conveniente para ser compactadas, y para perfilar los taludes tanto de rellenos como de cortes" (p.25).

e) Compactadora

Son equipos que se utilizan para realizar la compactación de materiales sueltos. A través de ello el material compactado aumenta su capacidad de soporte de cargas, y así evita el hundimiento, la filtración del agua, etc.

B. RENDIMIENTO DE MAQUINARIA

Los integrantes del Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad (2014) definen al rendimiento de la maquinaria como: "La producción o rendimiento de una maquina es el número de unidades de trabajo que realiza en la unidad de tiempo, generalmente una hora. Las unidades de trabajo o de obra más comunes empleadas en el movimiento de tierras son m^3 o la tonelada, pero en otras actividades de la construcción se usan otras más adecuadas".

2.2.5. PROGRAMACIÓN LINEAL (PL)

La Programación Lineal es una técnica que trata de la resolución de problemas de carácter lineal, en donde se trata de optimizar, ya sea maximizando o minimizando una función lineal, llamada "objetivo" y que está sujeta a una serie de restricciones representadas por inecuaciones lineales y cuyas variables, que representan las incógnitas del problema, sólo puede tener valores positivos.

La programación lineal ya enfocada al campo de la construcción, está basada en la utilización de las herramientas existentes para la programación y el control de las actividades a desarrollarse en el proceso constructivo.

Lage (2012) afirma que: "La planificación de un proyecto es, normalmente, la piedra angular del "Project Management". No sólo permite definir e integrar el trabajo de todas las partes interesadas si no que proporciona una herramienta básica para el seguimiento de coste, plazo y calidad. Además, a partir de dicha planificación se generan los sucesivos calendarios del proyecto y se establecen los hitos1 (tanto de recepción y de entrega como de cobro). El método más adecuado para planificar un proyecto depende de la naturaleza del mismo. Y una buena forma de describir dicha naturaleza es a través de parámetros tales como: tamaño, nivel de complejidad, duración y carácter singular/repetitivo".

Y los métodos para programación y control de un proyecto conocidos en nuestro medio son:

- El método PERT Y CPM (denominado como redes): La característica principal del método PERT es que utiliza una estimación probabilística para determinar la duración de una actividad. Mientras el método CPM establece tiempos fijos en la duración de las actividades y se inclina a la optimización de costo y duración.
- El método del diagrama de barras (denominado diagrama de Gantt): Es un método muy intuitivo, debido a que se representa en gráfico de barras el tiempo de duración de cada actividad. Sin embargo, no es suficiente para la programación de proyectos lineales, debido a que la información que ofrece el diagrama de Gantt está basado exclusivamente en el carácter temporal.
- El método LSM (denominado método de planificación lineal): Es el método ideal para proyectos repetitivos (que tienen como característica principal la repetición constante de actividades en un orden a lo largo del espacio).

Por ende, para la programación de proyectos lineales de construcción se debe usar diagramas basados en tiempo versus espacio, tiempo versus camino o tiempo versus localidad, como quiera llamarse.

Los beneficios principales de diagrama tiempo-espacio es que la información que presenta son más visuales, en el cual se puede ubicar una actividad en un tiempo y espacio determinado; asimismo, se observa si existe cruce de actividades, la dirección de ejecución de las mismas, etc.

2.3. DEFINICIÓN DE TÉRMINOS BÁSICOS

- Análisis de Costos Unitarios (ACU): Son los insumos necesarios para el desarrollo de una determinada actividad (mano de obra, materiales, equipos y herramientas necesarias).
- Eficacia: Cumplimiento de metas propuestas por un grupo de personas.
- Eficiencia: Empleo óptimo de los recursos para llevar a cabo la transformación de las entidades.

- Entregable: Se puede definir como el producto o el resultado para prestar un servicio único y este es verificable para concluir un proceso o proyecto.
- Espera Técnica: Consiste en empezar una actividad o fase después de un periodo obligatorio de espera. Es decir, que debido a una restricción técnica una actividad no puede empezar hasta la conclusión de otra.
- Línea base: Plan original del proyecto que se guarda como línea base para compararla contra la ejecución real del proyecto.
- Metrado: Es la cuantificación o el cálculo por actividades de la cantidad del proyecto a desarrollar.
- Partida: Son las partes que componen el presupuesto de un proyecto, con fines de medición, evaluación y pago.
- Proceso: Según la guía de PMBOK (2013) proceso es: "Un conjunto de actividades relacionadas que conducen a un fin en particular y en las que intervienen personas, máquinas, materiales y métodos" (p.47).
- Proyecto: Un proyecto es un esfuerzo temporal que se desarrolla con el objetivo de crear un producto, servicio o resultado único.
- Programación de obra: Es el proceso que tiene como objetivo desarrollar de manera óptima las actividades. Lo que implica realizar al menor costo posible, utilizando el menor tiempo y con los requerimientos mínimos de maquinarias y trabajadores.
- Rendimiento: La cantidad de meta física ejecutada por una determinada cuadrilla durante la jornada de trabajo.
- Reajuste: Es el valor que mantiene actualizado el valor del contrato de la obra.
- Tecnología de la información (TI): Se denomina TI al conjunto de tecnologías que facilitan acceder, producir, tratar y gestionar la información con que desarrolla sus actividades una organización.

CAPÍTULO III METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN

3.1. MÉTODO, TIPO Y NIVEL DE INVESTIGACIÓN

3.1.1. MÉTODO DE INVESTIGACIÓN

En el método de la investigación se hizo uso como base de la estructura el método científico, porque mediante la interpretación de los datos obtenidos se analizarán hechos y sucesos en forma metódica y secuencial.

3.1.2. TIPO DE INVESTIGACIÓN

El tipo de investigación estará dentro de la investigación aplicada, pues es el empleo de los conocimientos teóricos aplicados en la práctica, en provecho de la organización.

3.1.3. NIVEL DE INVESTIGACIÓN

El nivel de investigación corresponde a una investigación explicativa debido a que se pretende hallar el porqué de los hechos, estableciendo y descubriendo las relaciones de causa y efecto.

3.2. DISEÑO DE LA INVESTIGACIÓN

El presente proyecto de investigación tendrá un diseño cuasi experimental, puesto que se va a modificar la realidad aplicando una variable independiente hacia una dependiente.

Asimismo, el investigador tendrá un papel activo, pues llevará a cabo una intervención, deseando comprobar los efectos de una intervención específica.

3.3. POBLACIÓN Y MUESTRA

Se utilizó la técnica de muestreo no probabilístico, el muestreo por conveniencia; el cual ha sido seleccionado por ser accesible a la investigación.

3.3.1. POBLACIÓN

La población está conformada por todas las empresas constructoras de la Región Junín que se dedican a proyectos de movimiento de tierras.

3.3.2. MUESTRA

Está conformada por la empresa Brynajom S.R.L., que se encuentra ubicada en Prolongación Grau N° 2533, El Tambo-Huancayo.

3.4. TÉCNICAS DE RECOLECCIÓN DE DATOS

La recolección de datos se desarrollará mediante la observación y la encuesta correspondiente.

3.5. TÉCNICAS DE ANÁLISIS DE DATOS

Las técnicas que se utilizarán en el presente proyecto tendrán un análisis basado en la estadística inferencial. Y los datos obtenidos serán procesados a través del programa SPSS v. 22 de la compañía IBM.

CAPÍTULO IV DESARROLLO DE LA INVESTIGACIÓN

En este capítulo se desarrolla en sí la columna vertebral del proyecto, ya que se trata la intervención metodológica. Para el análisis se tomará a la empresa Brynajom S.R.L.

4.1. INFORMACIÓN GENERAL DE LA EMPRESA

4.1.1. DATOS GENERALES

Razón Social de la Empresa :		Brynajom S.R.L.	
RUC	:	20486419971	
Gerente General	:	Ing. José Manuel Guerra Urruche	
Dirección de la Empresa	:	Prolongación Grau N° 2533	
Provincia y Distrito	:	Huancayo – El Tambo.	

4.1.2. ACTIVIDADES PRINCIPALES

- Construcción, rehabilitación, mejoramiento y mantenimiento de carreteras.
- Construcción de diques de relave para las compañías mineras.
- Construcción de túneles mineros.
- Producción y comercialización de piedra chancada.
- Construcción de obras civiles en general.
- Alquiler de maquinaria pesada.

4.1.3. MISIÓN

Ser una empresa comprometida con el desarrollo social y de sus trabajadores, aplicando las normas de seguridad y medio ambiental.

4.1.4. VISIÓN

Para el 2020 ser la mejor empresa constructora de la Región Junín.

4.1.5. OBJETIVOS DE LA EMPRESA

- Contribuir con el desarrollo personal e integral de sus trabajadores, facilitando capacitaciones y formación permanentes.
- Mantener el equipo de trabajo durante la ejecución de obras, así como en periodos de paralización.
- Construir, rehabilitar, mejorar y realizar mantenimiento de carreteras y obras viales.
- Construir diques de relave para las compañías mineras. Del mismo modo, construir túneles mineros.
- Construir obras civiles en general.
- Alquilar maquinarias pesadas.

4.1.6. ORGANIGRAMA DE LA EMPRESA



Figura 3: Organigrama de la empresa Brynajom.

Fuente: Elaboración propia.

4.2. ANÁLISIS DEL SISTEMA DE GESTIÓN DE PROYECTOS

4.2.1. DIAGNÓSTICO DE LA SITUACIÓN ACTUAL

A. SISTEMA DE GESTIÓN DE PROYECTOS DE LA EMPRESA BRYNAJOM S.R.L.

La gestión de proyectos es una herramienta que se aborda desde diferentes puntos de vista o filosofías de la ingeniería. Según Alcaraz (2007) la gestión de proyectos es: "Una manera muy eficaz de unir a los recursos y a las personas durante un tiempo determinado, de tal manera que se desarrolle eficientemente un proyecto" (p.5).

En la gestión de proyectos hay que tener en cuenta siempre los cuatro elementos principales: primero, el costo del proyecto; luego, el tiempo y los recursos con que se cuenta y, finalmente, la calidad.

La empresa en estudio no es ajena a la gestión de proyectos y define 4 fases:

- Planificación.- Esta fase comprende la identificación y definición de los componentes y los elementos que participan en la ejecución del proyecto. Alcaraz (2007) respecto a la planificación de proyectos afirma que: "Más concretamente, en la fase de planificación se debe: definir el proyecto, especificando los objetivos, recursos disponibles, tiempo necesario y presupuesto general. Asimismo, dividir el trabajo (fases, departamentos, servicios). Luego, dividir el trabajo en actividades o tareas. Representar el diagrama de descomposición del trabajo adecuado. Establecer las relaciones de precedencia entre actividades. y finalmente estimar la duración de las actividades determinando los recursos implicados y estimando las necesidades de éstos por parte de las actividades" (p.6).
- Programación.- Esta etapa se centra en la elaboración de la programación de obra, basado en el diagrama de Gantt. Aquí se determina la duración del proyecto y se da antes de la ejecución.
- Seguimiento y Control de la obra.- Citando a Alcaraz (2007) esta fase consiste en: "La recopilación de datos sobre el funcionamiento real del proyecto y su incorporación al programa, así como la obtención de los informes pertinentes para que el director y el personal implicado esté informado de los cambios ocurridos frente a la programación de trabajos inicial. Llamamos control a la función que utiliza los datos proporcionados por el seguimiento para llevar la ejecución real del proyecto de acuerdo con los planes previstos" (p.6). En definitiva, controlar significa desarrollar las acciones correctivas suficientes siempre en cuando los reportes en obra son diferentes a lo programado.
- Análisis y evaluación de los resultados.- Esta fase es posterior a la etapa de seguimiento y control. Es la fase en que se realizan los juicios basados en la calidad y efectividad de la obra ejecutada.

Los cuatro procesos principales de Brynajom S.R.L. dentro de la gestión de proyectos se muestran en la figura siguiente (Figura 4). Los responsables de estos procesos en la oficina principal son el gerente de proyectos, el ingeniero de planeamiento y costos, y el ingeniero de metrados. Y los responsables en las oficinas de obra son el ingeniero residente y el jefe de oficina técnica. En cada proceso de gestión resalta algo en particular: por ejemplo, en planeamiento lo que más resalta es la definición del presupuesto; en la programación de obra, lo más

resaltante es el desarrollo del cronograma de ejecución del proyecto a través del diagrama de Gantt; en el seguimiento y control, la comparación de lo planificado versus la realidad ejecutada.





Fuente: Elaboración propia.

B. PROCESO DE GESTIÓN DE PROYECTOS MODELO TRADICIONAL BRYNAJOM

El proceso de gestión de proyectos de la empresa Brynajom S.R.L., tal como se muestra en la figura 5, es de la siguiente manera:

Se inicia con la solicitud del gerente de proyectos a la oficina técnica para el desarrollo del presupuesto de una obra en específico. Personal de oficina técnica principal, recopila información de expedientes técnicos similares para definir análisis de costos unitarios de las partidas y rendimiento de maquinarias. La

empresa, para obtener el rendimiento de una maquinaria, toma de los catálogos de los fabricantes o de anteriores expedientes técnicos de obras similares.

Luego, la oficina técnica principal elabora el presupuesto con el sistema S10. Terminado la elaboración del presupuesto, se genera el archivo del presupuesto para el respectivo envío a las oficinas técnicas de las obras. El presupuesto elaborado en el S10, se exporta hacia el Ms Project y se elabora la programación de obra juntamente con el gerente de proyectos y la oficina técnica principal. Los archivos del presupuesto elaborado y la programación de obra son cargados al email y enviados a las oficinas técnicas de las obras. El responsable de ello descarga los archivos y actualiza la información del presupuesto en el S10 y la programación de obra en el Ms Project.

La oficina técnica de la obra elabora el plan de trabajo semanal y entrega este documento a los responsables de campo. Ya en la obra, los trabajadores ingresan y se registran en un formato impreso, donde rellenan sus datos personales, fecha y hora de ingreso. Seguidamente, el jefe de cuadrilla asigna actividades a los trabajadores mediante frentes, y especificando las partidas a realizar. Al final del día, el jefe de cuadrilla rellena el tareo y hojas de avance de obra y, luego, los entrega al ingeniero de campo. Éste, luego de revisar, firma los documentos y entrega los avances originales a la oficina técnica de la obra, las copias a producción y los tareos a la administración de la obra. La oficina técnica de obra, actualiza el avance del proyecto en el formato Excel y Ms Project y envía a la oficina técnica principal. Quienes descargan, actualizan la información en la oficina principal y generan los indicadores de gestión. Asimismo, la administración de obra, y envía reportes a la oficina principal. Tanto la oficina técnica de obra como la oficina principal, generan indicadores de gestión respecto a los tareos.



Figura 5: Proceso de gestión de proyectos modelo tradicional Brynajom.

Fuente: Elaboración propia.

De la misma manera, al finalizar el día, el operador de maquinaria rellena los reportes de su maquinaria y los entrega al ingeniero de campo, quien, luego de revisar y firmar, entrega el reporte original a la oficina de mantenimiento en obra, y las copias a la oficina técnica y producción. La oficina de mantenimiento obra envía por email los reportes de las maquinarias a la oficina principal de mantenimiento, quienes actualizan la información y generan los indicadores de gestión. Si la oficina técnica obra modifica el presupuesto o la programación de obra, envía de inmediato por email a la oficina principal, quienes descargan y actualizan la información modificada.

C. CARACTERIZACIÓN DE LOS PROCESOS PRINCIPALES DE GESTIÓN DE PROYECTOS MODELO TRADICIONAL

Los aproximadamente 40 procesos descritos en la figura 5, fueron agrupados en 18 procesos principales. A continuación se caracterizan estos procesos principales teniendo en cuenta los input, proceso aplicado y output.

PROCESO	INPUT	PROCESO APLICADO	OUTPUT
PR01 - RECOPILACIÓN DE INFORMACIÓN.	Solicitud de elaboración de presupuesto y reunión del gerente de proyectos con la Oficina Técnica.	Oficina Técnica Principal (O.T.P.) busca expedientes técnicos similares para definir análisis de costos unitarios de las partidas, y rendimiento de maquinarias.	Se obtiene análisis de costos unitarios de las partidas a ejecutar y los rendimientos de maquinarias.
PR02 - ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON S10.	Partidas a ejecutar, ACUs y Rendimiento de maquinarias.	Oficina Técnica Principal elabora el presupuesto con S10.	Se obtiene el costo del proyecto.
PR03 - EXPORTACIÓN DEL PRESUPUESTO (S10-MS PROJECT).	Presupuesto elaborado en S10.	Ing. De costos exporta el presupuesto del S10 al Ms Project.	Partidas importadas en Ms Project del presupuesto elaborado.
PR04 - ELABORACIÓN DE LA PROGRAMACIÓN DE OBRA CON MS PROJECT.	Partidas importadas en Ms Project.	Gerente de Proyectos y O.T.P elaboran programación de obra.	Diagrama Gantt y Ruta Crítica.
PR05 - CRUCE DE INFORMACIÓN.	Archivo de Base de Datos del presupuesto y archivo Ms Project de la programación de obra.	O.T.P. Envía el archivo del presupuesto y la programación de obra por email.	Archivo presupuesto y programación en el correo de la Oficina Técnica Obra (O.T.O.).
PR06 - ACTUALIZACIÓN DE LA INFORMACIÓN S10 Y MS PROJECT EN O.T.O.	Archivo de Base de Datos y archivo Ms Project descargado del correo.	O.T.O. actualiza la información en S10 y Ms Project con la información descargada del email.	Presupuesto actualizado en S10 y cronograma actualizado en Ms Project.

PR07 - INGRESO/SALIDA A OBRA.	Trabajador ingresa a obra entregando DNI, y sale de obra entregando su DNI.	Trabajador rellena información en formato impreso, colocando nombres y hora de ingreso/salida.	Al final del día se entrega la hoja rellenada al Ing. de campo.
PR08 - ASIGNACIÓN DE ACTIVIDADES	Reparto de guardia diaria de cada cuadrilla y plan diario de trabajo.	Jefe de cuadrilla asigna actividades a cada trabajador y maquinaria.	Trabajadores se dirigen a sus respectivos frentes y las partidas a ejecutar.
PR09 - RECOPILACIÓN Y CONSOLIDADO DE LA INFORMACION DE AVANCE DE OBRA	Información de partidas ejecutadas en libreta de jefe de cuadrilla	Al final del día, jefe de cuadrilla traspasa la información al formato de avance de obra.	Ing. de Campo recibe avances de todos los jefes de cuadrilla por toda la jornada
PR10 - DIGITACIÓN DE AVANCES DE OBRA	Hojas de avance validadas y revisadas por el Ing. de campo	Digitador de O.T.O. ingresa avances al Ms Project y el archivo Excel.	Información de avances registrada en Ms Project y el archivo Excel.
PR11 - CONSOLIDADO DE LA INFORMACIÓN DE AVANCE DE OBRA EN OFICINA PRINCIPAL.	Ms Project y Archivo Excel con información de avance enviado al correo de la oficina principal	O.T.P. Consolida la información del avance de obra.	Información de avance registrada en el Ms Project y el archivo Excel en la Oficina Principal.
PR12 - RECOPILACIÓN Y CONSOLIDADO DE LA INFORMACIÓN DE CONTROL DE MAQUINARIA.	Información de partidas ejecutadas en el día por la maquinaria.	Al final del día el operador de la maquinaria rellena la información respecto a la maquinaria y los trabajos ejecutados.	Ing. de Campo recibe los reportes de los operadores por toda la jornada.
PR13 - DIGITACIÓN DE CONTROL DE MAQUINARIAS EN OBRA.	Reporte de maquinarias validadas y revisadas por el Ing. de campo.	Oficina de Mantenimiento en la obra (O.M.O.) ingresa reporte de maquinarias en el archivo Excel.	Información de reporte de maquinarias registrada en el archivo Excel.
PR14 - CONSOLIDADO DE LA INFORMACIÓN DE CONTROL DE MAQUINARIAS EN OFICINA PRINCIPAL.	Archivo Excel con información de reporte de maquinarias enviado al correo de la oficina principal.	Oficina de Mantenimiento Principal (O.M.P.) consolida la información del control de maquinarias.	Información del control de maquinarias registrada en el archivo Excel en la Oficina Principal.
PR15 - RECOPILACIÓN Y CONSOLIDADO DE LA INFORMACIÓN DE TAREO EN OBRA.	Información de asignación de partidas en libreta de jefe de cuadrilla.	Al final del día, jefe de cuadrilla traspasa la información al formato de tareo.	Ing. de Campo recibe tareos de todos los jefes de cuadrilla por toda la jornada.
PR16 - DIGITACIÓN DE TAREO EN OBRA	Hojas de tareo validadas y revisadas por el Ing. de campo.	Digitador de administración de obra ingresa tareo a su programa Excel.	Información de tareo registrada en el archivo Excel.
PR17 - CONSOLIDADO DE LA INFORMACIÓN DE TAREO EN OFICINA PRINCIPAL.	Archivo Excel con información de tareo enviado al correo de la oficina principal.	Administración en la oficina principal consolida la información de tareos.	Información de tareo registrada en el archivo Excel en la Oficina Principal.
PR18 - GENERACIÓN DE REPORTES DE OBRA.	Información de avance de obra, control de maquinarias y tareo registrada en el archivo Excel y Ms Project.	Oficina Técnica, Administración y Producción generan reportes sobre la información registrada.	Reportes de Control de Productividad, Avance, Costo, Control de maquinarias, etc.

D. COSTO ACTUAL DE HERRAMIENTAS TI EN LA GESTIÓN DE PROYECTOS

En el área de gestión de proyectos de la empresa en estudio se cuenta con 8 computadoras de procesador Core i3 (4 en oficina principal y 4 en obras), 4 laptops Toshiba (1 en oficina principal y 3 en obras), 1 Servidor local HP, 1 Servidor Web y dos impresoras Canon.

Estos hardwares dan soporte y sirven de plataforma para el funcionamiento del software. Se tiene como software principal para la elaboración de presupuestos el sistema S10. Instalado en su versión corporativo en la oficina principal y 4 licencias profesionales del S10 para las obras. Asimismo, se cuenta con una licencia corporativa de Ms Project.

De la misma manera se cuenta con una licencia de la base de datos en el gestor SQL Server 2005, en el cual se almacena toda la información del sistema S10. Y, finalmente, se está discutiendo la necesidad de adquirir el software de origen alemán Tilos, para la programación de proyectos lineales basados en el diagrama tiempo-camino.

Los principales software utilizados por el área de gestión de proyectos asciende a S/. 28,553.93 anualmente, tal como evidencia la figura 6. Y el costo de la empresa en obra en los digitadores del control de maquinarias, tareos y avance de obra, ascienden anualmente a S/. 54,000.00.

HARDWARD	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
8	Computadoras core i3	2,000.00	16,000.00
4	Laptop Toshiba Core i3	3,000.00	12,000.00
1	Servidor local HP ProLiant DL320e	4,808.15	4,808.15
1	Servidor Web	350.00	350.00
2	Impresoras Canon	850.00	1,700.00
		total	S/. 34,858.15
SOFTWARE	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
1	Licencia Corporativo S10	4,500.00	4,500.00
4	Licencia profesional S10	1,500.00	6,000.00
1	Licencia Corporativo Ms Project	2,099.00	2,099.00
1	Licencia Tilos	10,726.20	10,726.20
1	Licencia de SQL Server 2005 Estándar	5,228.73	5,228.73
		total	S/. 28,553.93
OTROS	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
1	Servicios de internet (cableado)	1,440.00	1,440.00
3	Servicios de internet (Modem USB)	720.00	2,160.00
3	Digitadores de reportes en obra	1,500.00	54,000.00
		total	S/. 57,600.00

Figura 6: Costo anual de Herramientas TI en Gestión de proyectos.

Fuente: Elaboración propia.

Sin la inclusión del software Tilos el monto de los software ascienden a S/. 17,827.73, que corresponde a la adquisición de licencias del sistema S10 módulo presupuesto, Ms Project corporativo y licencia de SQL Server 2005 estándar. Estas licencias son renovables anualmente e incluyen mantenimiento y soporte de parte de los proveedores.

Respecto al costo del hardware que asciende a s/. 34,858.15, son adquisiciones de parte de la empresa que no implican un gasto anual, más que algún mantenimiento de estos equipos. Cabe resaltar que la empresa cuenta con un servidor local en la oficina principal y un servidor web alquilado.

4.2.2. DETERMINACIÓN DE LA PROBLEMÁTICA

La problemática principal gira entorno a los siguientes ítems:

 Rendimiento de maquinarias.- Este proceso es primordial para elaborar un presupuesto y su consecuente programación de obra. La empresa para obtener el rendimiento de una maquinaria, toma de los catálogos de fabricantes o de expedientes técnicos anteriores de obras similares, pero muchas veces, estos datos son tomados de los rendimientos estándares propuestos en el Perú por el ingeniero Walter Ibáñez, o los calculados mediante fórmulas. Sin embargo, estos rendimientos no están agrupados ni almacenados en la base de datos del S10 con el que elabora el presupuesto la empresa Brynajom S.R.L., puesto que, el Sistema S10 presenta deficiencias respecto a este módulo, pues no ofrecen opción de almacenar en la base de datos el historial de los rendimientos de maquinarias para movimiento de tierras, ni los rendimientos estándares elaborados en el Perú, ni el cálculo de los rendimientos de maquinarias mediante parámetros. Ocasionando que, respecto a los rendimientos de maquinarias para elaborar presupuestos, se tomen valores empíricos.

- b. La elaboración del presupuesto.- Para este ítem la empresa trabaja con el sistema S10. Sin embargo, el S10 presenta deficiencias puesto que muchas veces los montos de costo directo no coinciden con la suma de los montos del presupuesto desglosado. Asimismo, cuando se modifican los datos básicos del presupuesto elaborado (nombre, fecha, lugar, etc.), los precios de los recursos se actualizan a valor cero, generando así, pérdida de tiempo en el personal que va reingresar los precios de los recursos.
- c. La programación de obra.- Para la programación de obra, la empresa utiliza el sistema Ms Project que trabaja con el diagrama de Gantt; para ello, los datos del presupuesto elaborado son exportados desde el S10 hacia el Ms Project y muchas veces este proceso no se llega a completar debido a las versiones de los programas. Una vez ya en el Ms Project se desarrolla la programación de obra, basado en el diagrama de Gantt. Este programa es más usado como herramienta de dibujo de barras; y no se usa como apoyo real a la planificación, programación y, mucho menos, al control, por las mismas limitaciones del Ms Project, pues sólo usa el parámetro tiempo. Sin embargo, para proyectos lineales de infraestructura como carreteras, ferrocarriles, canales, saneamiento, túneles, etc., se requiere, aparte de manejar el parámetro tiempo, manejar otros parámetros como el eje del espacio, progresiva o camino. Puesto que manejando el parámetro tiempo y parámetro espacio, se genera un diagrama que muestra una conexión gráfica entre el tiempo en que se desarrolla la actividad y el espacio donde se está ejecutando dicha partida. Por ende, para programar proyectos lineales de

infraestructura, se requiere de un diagrama basado en el tiempo/espacio. No es suficiente el diagrama de Gantt.

d. Acceso y disponibilidad de la información.- Las oficinas técnicas de obras, están distanciadas muchos kilómetros respecto a la oficina principal, lo que implica que la información que gestionan las oficinas de obras, no son accedidas en tiempo real en la oficina principal y viceversa. La figura inferior muestra el acceso de la información en la gestión de proyectos de la empresa en estudio.



Figura 7: Acceso y disponibilidad de información en la gestión de proyectos.

Fuente: Elaboración propia.

En la figura anterior se distingue una oficina principal y dos oficinas técnicas ubicadas en la obra. Cada oficina accede y dispone de la información de manera independiente y centralizada. Esto es debido a que las herramientas de la TI (S10, Ms Project, Excel, etc.), que gestiona la empresa son paquetes que funcionan en el entorno local (instalados en un servidor local), y se tiene acceso sólo estando presente físicamente en la misma oficina. Por ende, el acceso a la información para la gestión de proyectos se da en tiempos diferentes en todas las oficinas; tratando de alguna manera cortar la brecha del tiempo con el cruce de información a través de los correos electrónicos. La descripción de la figura anterior es de la siguiente manera:

- La parte izquierda de la figura, representa la situación de la oficina principal (domicilio fiscal en Huancayo). Esta oficina posee un servidor local en que están instalados los sistemas S10, Ms Project y otros paquetes informáticos. El personal que labora en esta oficina, ya sea el gerente general, jefe de proyectos, ingeniero de costos o el asistente, acceden desde sus computadoras para hacer uso de estos programas informáticos.
- Del mismo modo, en la parte superior derecha de la figura anterior, se observa el proceso de funcionamiento de la oficina de la obra 1 (proyecto de carreteras en Cerro de Pasco), donde el ingeniero residente y el jefe de la oficina técnica, comparten un servidor local, donde también están instalados el sistema S10, Ms Project y otros paquetes informáticos. Los reportes de seguimiento y control de la obra son tomados en el campo y registrados en un formato impreso, y al finalizar la guardia son entregados por el ingeniero de campo hacia la oficina técnica de la obra. Del mismo modo, sucede con los reportes de control de las maquinarias que son entregados a la oficina de mantenimiento y los tareos que son entregados a la oficina de administración de obra. Los responsables de las áreas en las obras ingresan y procesan la información con las herramientas tecnológicas, para luego enviar a la oficina principal de la empresa. En este proceso es común el extravío de hojas de reporte de avance, control de maquinarias, tareo, etc., lo cual conlleva a manejar información y controles poco confiables.
- Finalmente, en la parte inferior derecha de la figura, se evidencia la situación que ocurre en la oficina de la obra 2 (proyecto de saneamiento en Huancavelica), donde el ingeniero residente y el jefe de oficina técnica, trabajan en sus máquinas personales donde están instalados los paquetes informáticos.

Por lo tanto, se evidencia que en cualquiera de las tres situaciones mencionadas, la información respecto al presupuesto, programación, seguimiento y control de obra, así como el control de maquinarias y tareos se desarrolla de manera independiente y separada. Esto muchas veces genera duplicidad e incoherencia de la información compartida entre las diferentes oficinas, y por ende, no se tiene acceso a la información en tiempo real.

Para compartir la información de la oficina principal a las obras y viceversa, los ingenieros responsables de costos y presupuestos, así como los responsables de

administración y mantenimiento de maquinarias, utilizan con mucha frecuencia los correos electrónicos. El tiempo que se demora la oficina técnica en obra para tener la información actualizada de la oficina principal son de aproximadamente 2 horas. El tiempo necesario para rellenar los registros en formato impreso en la obra sobre tareo, reportes de avance y reportes de maquinarias son alrededor de 3 horas. Digitar la información obtenida en campo en las oficinas de obra demora aproximadamente 7.8 horas. Y finalmente, la oficina principal tiene acceso a la información de la obra ya pasado en promedio 2 días y medio. Lo cual genera una incoherencia entre lo que realmente está ocurriendo en la obra y la información que se tiene en la oficina principal en un momento especifico del tiempo.

Figura 8: Análisis de	e tiempos para e	acceso de información	modelo tradicional
-----------------------	------------------	-----------------------	--------------------

ITEMS	TIEMPO (Minutos)	
Oficina técnica principal comparte información a obra.	60	DIA 1= (2
Oficina obra actualiza presupuesto y programación.	60	horas)
Registro de Ingreso/salida de trabajadores de obra.	60	
Jefe de Cuadrilla asigna actividades.	20	
Jefe de Cuadrilla rellena hoja de avance.	20	DIA 2= (3.0
Jefe de Cuadrilla rellena tareo.	20	horas)
Operador rellena reporte de maquinarias.	15	
Ing. De Campo revisa los reportes, firma y entrega a responsables.	45	
Digitador de Oficina técnica ingresa reportes de avance a Excel.	90	
Digitador de Administración ingresa tareo a Excel.	120	
Digitador de Mantenimiento ingresa reportes de maquinaria a Excel.	180	DIA 3=(7.8
Oficina de técnica obra envía reportes a Oficina Principal.	30	horas)
Administración obra envía reportes a Administración Principal.	20	
Oficina mantenimiento obra envía reportes a Mantenimiento Principal.	30	
Oficina principal actualiza información y genera indicadores de gestión	120	DIA 4 (2 horas)

Elaboración propia.

Estos datos de tiempo, fueron medidos por el Tesista en la experiencia obtenida laborando en la ejecución del proyecto denominado: "Construcción de Presa de Relaves, para la Compañía Minera Milpo, Unidad el Porvenir, Cerro de Pasco".

4.2.3. SITUACIÓN CON LA SOLUCIÓN IMPLEMENTADA

A. PROCESO DE GESTIÓN DE PROYECTO CON LA IMPLEMENTACIÓN ON LINE

El proceso de gestión de proyectos dentro de la empresa Brynajom S.R.L con la implementación queda de la siguiente manera, tal como muestra la figura inferior:

- Se inicia con la solicitud del gerente de proyectos a la oficina técnica para el desarrollo del presupuesto de una obra en específico.
- Luego el ingeniero de costos asigna actividades al personal que labora dentro de la oficina técnica principal.
- Personal de la oficina técnica principal, recopila información de expedientes técnicos similares para definir análisis de costos unitarios de las actividades y del rendimiento de maquinarias. Para el rendimiento de las maquinarias Kostemp almacena los rendimientos de la empresa tomados en obra, los rendimientos estándares elaborados para el Perú por el Ing. Walter Ibáñez, y los rendimientos obtenidos mediante fórmulas.
- Seguidamente, la oficina técnica principal elabora el presupuesto con Kostemp, inmediatamente se elabora la programación de obra basado en el diagrama tiempo/espacio. Para ello, Kostemp recupera desde el presupuesto elaborado, las partidas, los metrados ingresados y los rendimientos definidos en cada partida.



Figura 9: Proceso de gestión de proyectos con la implementación on line (Kostemp).

Fuente: Elaboración propia.

- Una vez concluida la elaboración de la programación de obra, las oficinas técnicas de las diferentes obras pueden acceder a la información mediante Kostemp.
- La oficina técnica de la obra elabora el plan de trabajo semanal y entrega este documento a los responsables de campo.
- Ya en la obra, los trabajadores ingresan y se registran presentando su DNI mediante Kostemp, de la misma manera a la hora de salir de la obra.
- Seguidamente, el jefe de cuadrilla asigna actividades a los trabajadores mediante frentes, especificando las partidas a realizar a través de Kostemp.
 De acuerdo a la asignación, personal y maquinarias realizan las actividades.
- Al finalizar el día, el jefe de cuadrilla registra el avance de obra en Kostemp.
 De la misma manera, el operador de la maquinaria registra los reportes de cada maquinaria en la aplicación Kostemp.
- El ingeniero de campo, ingresa vía web a Kostemp para consultar el tareo, el avance de obra y reporte de maquinarias registrados. Luego valida la información realizando el respectivo check a cada registro de Kostemp.
- Si la oficina técnica obra modifica el presupuesto o la programación de obra, la oficina principal tiene conocimiento de la información modificada en tiempo real, accediendo a Kostemp.
- La información se encuentra disponible para todas las áreas que lo requieran.
- Tanto la oficina técnica obra, como la oficina principal, generan indicadores de gestión.

B. CARACTERIZACIÓN DE LOS PROCESOS PRINCIPALES DE GESTIÓN DE PROYECTOS CON LA IMPLEMENTACIÓN ON LINE

Los aproximadamente 20 procesos descritos en la figura 9, fueron agrupados en 10 procesos principales. Los cuales son caracterizados teniendo en cuenta los input, proceso aplicado y output.

PROCESO	INPUT	PROCESO APLICADO	OUTPUT
PR01 - RECOPILACIÓN DE INFORMACIÓN.	Solicitud de elaboración de presupuesto y reunión del gerente de proyectos con la Oficina Técnica.	Oficina Técnica Principal (O.T.P.) busca las partidas del proyecto, y rendimiento de maquinarias en Kostemp.	Se obtiene análisis de costos unitarios de las partidas a ejecutar y el rendimiento de maquinarias.
PR02 - ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON KOSTEMP.	Partidas a ejecutar, ACUs y Rendimiento de maquinarias.	Oficina Técnica Principal elabora el presupuesto con Kostemp.	Se obtiene el costo del proyecto.
PR03 - ELABORACIÓN DE LA PROGRAMACIÓN DE OBRA CON KOSTEMP.	Partidas, metrados y rendimientos del presupuesto elaborado con Kostemp.	Gerente de Proyectos y O.T.P elaboran programación de obra con Kostemp.	Diagrama Tiempo/espacio, Gantt, y Ruta crítica.
PR04 - CRUCE DE INFORMACIÓN EN TIEMPO REAL.	Presupuesto, programación de obra basado en el diagrama tiempo/espacio, diagrama Gantt a partir del diagrama tiempo/espacio, y ruta crítica.	O.T.P. autoriza para acceder a la información en tiempo real desde las oficinas técnicas de obra.	Presupuesto, programación de obra y ruta crítica en O.T.O.
PR05 - INGRESO/SALIDA A OBRA REGISTRO EN EL SISTEMA.	Trabajador ingresa/sale de la obra entregando su DNI.	Kostemp registra a través del lector de barras de DNI ingreso/salida del trabajador, fecha y hora.	Información almacenada en la base de datos con ingreso/salida de los trabajadores
PR06 - ASIGNACIÓN DE ACTIVIDADES EN TIEMPO REAL.	Reparto de guardia diaria de cada cuadrilla y plan diario de trabajo.	Jefe de cuadrilla asigna actividades a cada trabajador a través del celular mediante Kostemp.	Base de datos con información de partidas realizadas en el día con sus respectivos trabajadores.
PR07 - REGISTRO DE AVANCE DE OBRA.	Información de partidas ejecutadas en libreta de jefe de cuadrilla.	Al final del día, jefe de cuadrilla registra la información de avance de obra en Kostemp.	Base de datos con información de avance de obra.
PR08 - REGISTRO DE REPORTE DE MAQUINARIAS.	Información de partidas ejecutadas en el día por la maquinaria y situación de la maquinaria.	Al final del día el operador de la maquinaria registra la información respecto a la maquinaria y los trabajos ejecutados en Kostemp.	Base de datos con información de reporte de maquinarias.

PR09 - CONTROL Y VALIDACIÓN DE INFORMARCIÓN	Información de avance de obra, control de maquinarias y tareo almacenada en la base de datos.	Ing. de campo ingresa vía web a Kostemp, consulta el tareo, avance y reporte de maquinaria registrados, luego valida la información.	La información validada se encuentra disponible para todas las áreas que lo requieran tanto la oficina principal como las oficinas en obra.
PR10 - GENERACIÓN DE REPORTES DE OBRA.	Información de avance de obra, control de maquinarias y tareo registrada en Kostemp.	Oficina Técnica, Administración y Producción generan reportes sobre la información registrada.	Reportes de Control de Productividad, Avance, Costo, Control de maquinarias, etc.

C. ESQUEMATIZACIÓN DE LA IMPLEMENTACIÓN ON LINE (KOSTEMP)

Para cubrir las necesidades del entorno actual, en el que todo es cambiante, dinámico, globalizado y con mucha presencia de las Tecnologías de la Información (TI), se requiere con suma urgencia la necesidad de implementar un sistema integral y ligero. Ese sistema es Kostemp.

Kostemp es un software implementado en el entorno web, construido con el lenguaje de programación web (PHP, Jquey y Ayax) y que almacena su información en la base de datos Mysql.

A Kostemp se puede acceder mediante una contraseña encriptada desde cualquier dispositivo: Pc, laptop, celular, etc., desde cualquier parte del mundo. Kostemp es un sistema integral que comprende cuatro módulos principales que están integrados entre sí. Estos módulos son: módulo rendimiento de maquinarias, módulo presupuesto de obra, módulo programación de obra, y módulo seguimiento y control de obra.

Este software permite optimizar el tiempo en la transmisión de la información de una oficina a otra, puesto que la información se transmitirá en tiempo real, y con acceso simultaneo de todos los usuarios conectados al sistema.

Con lo cual se reducirá los re-trabajos que no agregan valor al proceso, acelerando el proceso de trabajo mismo y así haciendo posibles economías de velocidad y, finalmente, reduciendo la incertidumbre en la información.



Figura 10: Sistema integral planteado on line.

Fuente: Elaboración propia.

D. IMPLEMENTACIÓN Y REQUISITOS MÍNIMOS DE KOSTEMP

La implementación de Kostemp se desarrolló siguiendo los pasos necesarios del proceso constructivo de un software (ver anexo 3). Asimismo, la base de datos de Kostemp se desarrolló en la plataforma Mysql (ver anexo 4) y, el lenguaje de programación para la implementación de Kostemp fue el PHP, basado en la programación por capas (ver anexo 5 y anexo 6).

Los requisitos mínimos para que Kostemp funcione vía Internet son los siguientes:

- a) Requisitos Local:
- PC Core I3, Tablet, Laptop y Celular.
- Velocidad de procesador: 600 Mhz.
- Una memoria RAM de 512 M bytes.
- Navegador Internet Explorer (superior a 8), Google Chrome, Firefox.
- Internet Speedy superior o igual a 1.5.

- b) Requisitos mínimos web (Dominio y Hosting)
- Espacio libre en disco: 500 MB.
- Transferencia mensual de información: 10 GB.
- Subdominios: 5. Con cuentas de correo: 10.
- Filtros antispam: Si.
- Servidor POP y SMTP. Y Cuentas FTP.
- Base de datos MySQL: indefinido.
- Disco duro virtual y directorios protegidos.
- Administrador de archivos.
- Servidor Apache con Php 5.0 o superior.

E. COSTO DE KOSTEMP EN LA GESTIÓN DE PROYECTOS

En el área de gestión de proyectos de la empresa en estudio se seguirá contando con 8 computadoras de procesador Core i3 (4 en oficina principal y 4 en obras), 4 laptops Toshiba (1 en oficina principal y 3 en obras), 1 servidor local HP y 1 servidor web en el que se colocará la aplicación integral plantada.

Se seguirá trabajando con los software adquiridos hasta la actualidad, sin embargo, poco a poco se irá migrando a la nueva aplicación y cuando ya esté puesto en marcha al 100% la nueva aplicación, se dejará de adquirir las licencias. Con lo cual se reducirá considerablemente el costo del software en la gestión de proyectos de la entidad en estudio, tal como lo evidencia la siguiente figura.

	DESCRIPCION	Procio unitorio	Brooio total
HARDWARD	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
8	Computadoras core i3	2,000.00	16,000.00
4	Laptop Toshiba Core i3	3,000.00	12,000.00
1	Servidor local HP ProLiant DL320e	4,808.15	4,808.15
1	Servidor Web	350.00	350.00
2	Impresoras Canon	850.00	1,700.00
		total	S/. 34,858.15
SOFTWARE	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
1	Software Kostemp	6,000.00	6,000.00
		total	S/. 6,000.00
OTROS	DESCRIPCION	Precio unitario	Precio total
1	Servicios de internet (cableado)	1,440.00	1,440.00
3	Servicios de internet (Modem USB)	720.00	2,160.00
		total	S/. 3,600.00

Figura 11: Costo de Hardware y Software en Gestión de proyectos con Kostemp.

Fuente:	Elaboración	propia.
i aciite.		propia.

F. ANÁLISIS DE TIEMPOS CON KOSTEMP EN LAGESTIÓN DE PROYECTOS

Para compartir la información de la oficina principal a las obras y viceversa, es en tiempo real. Los mínimos tiempos de demora con Kostemp se muestran a continuación en la figura inferior.

ITEMS	TIEMPO (Minutos)	
Oficina técnica principal comparte información a obra.	1	DIA 1= (2
Oficina obra accede a Kostemp.	1	minuto)
Registro de Ingreso/salida de trabajadores de obra.	20	
Jefe de Cuadrilla asigna actividades.	20	DIA 1- (1 25
Jefe de Cuadrilla registra reporte de avance.	10	DIA 1- (1.20 boras)
Operador registra reporte de maquinarias.	10	noras)
Ing. De Campo ingresa a Kopstemp y valida información registrada.	15	
Oficina principal accede a Kostemp y genera indicadores de gestión	2	DIA 1 (2 min.)

Figura 1	2: Análisis	de tiempos	para el acceso	de información	con Kostemp
3					

Fuente: Elaboración propia.

Para compartir la información desde la oficina principal hacia las oficinas de obra y viceversa, sólo se demoran máximo 2 minutos en el acceso al sistema Kostemp.

Mientras en la obra, para registrar ingreso y salida del personal se demora aproximadamente 20 minutos con el sistema Kostemp. De la misma manera para asignar actividades el jefe de cuadrilla necesita 20 minutos y 10 minutos para rellenar reporte de avance. El ingeniero de campo para validar la información requiere de 15 minutos. Y la oficina principal tiene la información de la obra en tiempo real.

4.3. DESCRIPCIÓN DEL SOFTWARE KOSTEMP

4.3.1. INTERFAZ DEL USUARIO DE KOSTEMP

El interfaz permite al usuario interactuar con el Sistema de Gestor de Base de Datos. La implementación de la aplicación se ha realizado con el lenguaje de programación PHP, en la plataforma web (cloud computing) con el IDE NetBeans. Asimismo, se utilizó librerías complementarias para el desarrollo como: Javascript, Ajax, Jquery, css3, etc., con lo cual se logró que el sistema posea practicidad y sencillez en interacción con el usuario final.

Tanto el código fuente como la base de datos, se halla almacenada en un servidor web, para así facilitar el ingreso al sistema desde cualquier parte del mundo a través de Internet, mediante computadoras de escritorio, portátiles, o dispositivos móviles, que cuenten con Internet.

A continuación se presenta las partes más importantes del sistema implementado.

Para ingresar al sistema se coloca la ruta de acceso en el navegador web. Para el caso en estudio abrimos el navegador Google Chrome, colocamos la ruta (www.jcontroller.com/kostemp) y procedemos al uso del sistema.

1. Logín

Para ingresar al sistema es necesario el usuario y la contraseña, puesto que de acuerdo a ello se le habilitará las funciones definidas por el administrador del sistema. Por cuestiones de estudio en este proyecto se usará las opciones del administrador.

L = CWL7:: x ← → C b www.jcontroller.com/civil7 Usuaio Password Ingresar

Figura 13: Login para Administrar.

Fuente: Elaboración propia.

2. Módulo Configuración General

Agrupa a las opciones preliminares para la utilización del software. Son opciones que básicamente corresponden al administrador principal de la empresa. Los podemos observar en la figura 14.



Figura 14: Módulo configuración general

Fuente: Elaboración propia.

- Á. Ítem Menú: Comprende todas las funcionalidades que brinda el software.
 Estas funcionalidades serán habilitadas o restringidas a los usuarios de acuerdo al cargo que ocupan dentro de la empresa, ingenieros o empleados.
- B. Ítem Fondo: Permite al usuario personalizar el fondo de su escritorio de trabajo. Lo puede realizar subiendo algunas fotografías o imágenes de fondo en los formatos JPG, PNG, GIF. Estos fondos son personalizados por cada usuario y son fijados de acuerdo a la imagen seleccionada.



Figura 15: Fondos del sistema por cada usuario

Fuente: Elaboración propia.

C. Ítem Estilo: Permite al usuario personalizar el color de letras, color de tablas, color de títulos, subtítulos, etc.
Figura 16: Estilos del sistema por usuario.



Fuente: Elaboración propia.

D. Ítem Usuarios: Corresponde a las personas que tienen acceso y control del sistema implementado. Ellos acceden al sistema mediante un usuario y contraseña establecida por el administrador, bajo ciertos parámetros de confidencialidad y seguridad. De acuerdo al cargo que ocupan dentro de la organización, las funcionalidades del sistema son restringidas o habilitadas para cada usuario.

ar 15	5 🔻 regist	ros		Nuevo	Buscar :		
				USUARIOS			
Na	Nombre	Apellidos	Documento	Cargo	Dirección	Usuario	Accione
1	PEDRO	REQUENA TAIPE	41820456	Gerente de Proyectos	AV. LA MERCED 791 - EL TAMBO	2015	0/1
2	JUAN	IBARRA RAMOS	52639875	Gerente General	AV. LOS FRESNOS	juan	0/1
3	ANGEL	PADILLA ARANGO	65983245	Gerente de Operaciones	AV. CONQUISTADORES 552 - EL TAMBO	pedro	0/1
1	KARINA	ASTO RODRIGUEZ	65328596	Jefe de Presupuestos	AV. HEROES DE CENEPA 125 - HUANUCO	karina	0/1
5	ISIDORO	LANDEO PUCLLA	74856532	Ingeniero de Presupuestos	AV. VOLCANES 452 - CERRO DE PASCO	ISIDORO	0/1
5	MARIO	ESPINOZA RAMIREZ	74852136	Ingeniero de Presupuestos	JR. ATAHUALPA 350 - HUANCAVELICA	mario	0/1

Figura 17: Registro de usuarios del sistema.

Fuente: Elaboración propia.

El administrador general del sistema tiene la opción de consultar, insertar, modificar y eliminar a los usuarios del sistema. Podemos observar en la figura 18 los campos a rellenar en el formulario nuevo usuario.

En el primer campo se selecciona el local donde pertenece el usuario. Puede ser un usuario en la oficina central o cualquier otro centro de producción. Asimismo, se insertan los nombres, apellidos y dirección. Con respecto a cargo, se selecciona uno de los que establece la empresa: gerente general, gerente de proyectos, gerente de operaciones, jefe de costos, etc.

			Nuevo Usua	ario				Х			
er 1	5 🔹 registro	IS	Información Bas	ica Sala	ario Usuario y f	unciones			Buscar :		
Na	Nombre	Apellidos	[Sede]							Usuario	Acciones
	PEDRO	REQUENA TAIPE	Nombres					*		2015	0/1
	JUAN	IBARRA RAMOS	Apellidos							juan	0/1
	ANGEL	PADILLA ARANGO	Apeilidos					*	АМВО	pedro	0/1
	KARINA	ASTO RODRIGUEZ	N° de DNI					*	ANUCO	karina	0/1
	ISIDORO	LANDEO PUCLLA	[Course]					-	ASCO	ISIDORO	0/1
	MARIO	ESPINOZA RAMIREZ	[Cargo]					*	ICA	mario	0/1
tad	o 1 - 6 de 6 re	gistros	Fecha de Ingr	eso					Primero	Anterior 1 Si	guiente Ul
			Dirección	mento					1	-	-
		12 20	JUNIN		HUANCAYO		[Distrito]	*	· ···	- Artes	-
		1962	Calle					*	and the second	1 3	
		M.	Telefono 🕣 Correo Electrónic	•							
							Cancelar	Grabar	and the	a the set	

Figura 18: Agregar nuevo usuario del sistema.

Fuente: Elaboración propia.

E. Ítem Cliente: Corresponde a las personas que solicitan la elaboración de los presupuestos. En la elaboración de presupuesto, opción de crear presupuesto, se anexa el cliente correspondiente. El administrador general del sistema tiene la opción de consultar, insertar, modificar y eliminar a los clientes del sistema.

Figura 19: Registro de clientes.

er 1	req	istros	Nuevo	Buscar :		
1			СЦЕНТ			
Id	Tipo	Documento	Razón Social	Direccion	Telefono	Acciones
1	RUC	10418204562	CORDILLERA J&C	JR. TUPAC AMARU 520 - HUANCAYO		/=
2	RUC	22458565984	MUNICIPALIDAD PROVINCIAL DE HUANCAYO	CALLE REAL Nº 245		/=
3	RUC	40658298653	MUNICIPALIDAD PROVINCIAL DE CHUPACA	JR. ODONOVAN 523		/曲
4	RUC	10653241879	GOBIERNO REGIONAL JUNIN	JR. LIMA 250 - HUANCAYO		/=
5	RUC	96328574125	GOBIERNO REGIONAL HUANCAVELICA	JR. MANCO CAPAC 362 - SANTA ANA		/=
6	RUC	85963274586	GOBIERNO REGIONAL PASCO	JR. CONQUISTADORES 362 - SAN JUAN		/=
7	RUC	98653274126	BRYNAJOM S.R.L.	JR. GRAU 520 - EL TAMBO		/=
8	RUC	74859632545	SGANA SAC	JR. ODONOVA 350 - LIMA		/=
9	RUC	74859625634	CONSTRUCTORA CONTRATISTA JB SAC	JR. SUCRE 890 - HUAMANGA		/=
10	RUC	85963241785	CONSTRUCTORA ROMERO SAC	JR. TAHUANTINSUYO 365 - CUSCO		/=

Fuente: Elaboración propia.

- F. Ítem Empresa: Permite insertar y modificar los datos principales de la empresa que utiliza el software.
- G. Ítem Local: Permite administrar las diferentes sucursales o locales con que cuenta la empresa, considerando locales donde se ejecutan las obras. El sistema permite desarrollar los presupuestos por cada local, teniendo acceso al total de información solo las personas autorizadas.
- H. Ítem Cerrar Sesión: Permite finalizar las actividades del usuario en el sistema.

3. Módulo Rendimientos de maquinarias

Conocer los rendimientos de las maquinarias, en el desarrollo de movimiento de tierras, aportan información útil para mejorar los presupuestos, y por ende las cotizaciones. Asimismo, permite tener información confiable para realizar la planificación, programación de obra, la estimación de costos, etc.

Para obtener los rendimientos de maquinarias, en los movimientos de tierras, podemos conseguir de tres maneras diferentes:

 Catálogo del fabricante.- Está basado en la información que facilita los proveedores de las maquinarias pesadas y normalmente se consideran los valores ideales basados en eficiencia máxima del equipo.

- Por fórmulas.- El cálculo está basado en factores significativos que tienen mayor influencia en el rendimiento de una maquinaria.
- Por observación directa.- Asumo que es la mejor manera de obtener los valores de los rendimientos, porque reflejan las condiciones reales de los rendimientos; puesto que representa los valores estadísticos de cada entidad.

Para la presente tesis se desarrolla un sistema que permite almacenar los rendimientos estándares obtenidos de especialistas o libros como el de ing. Walter Ibáñez ("Costos y Tiempos en Carreteras" 2da Edición 2011). Asimismo, el sistema facilita el cálculo de los rendimientos de las maquinarias mediante fórmulas y luego almacena en la base de datos. Y finalmente, el usuario puede almacenar los rendimientos obtenidos mediante observación directa.

Este sistema de rendimiento de maquinarias está integrado al de presupuestos, debido a que en el desarrollo del análisis de costos unitarios, para ingresar los rendimientos se tiene la opción de seleccionar toda la base de datos almacenada de los rendimientos de maquinarias.

- A. Rendimiento estándar.- El sistema tiene almacenado 100 registros de rendimientos estándares de las principales maquinarias de movimiento de tierras. Esta información fue tomada del libro del ingeniero Walter Ibáñez ("Costos y Tiempos en Carreteras", 2da Edición 2011). La cantidad de registros y la información puede ser modificada, eliminada o aumentada en el sistema que se plantea.
 - a) Rendimiento estándar para motoniveladora.- Los rendimientos estándares para motoniveladora están clasificadas por altitud del lugar de operación y de acuerdo a las actividades generales que desarrolla la motoniveladora. La tabla 1 y figura 20 muestran estos datos.

Modelo	Potencia	Tipo de Tral	bajo		Costa		Sierra		Selva
	HP					Hasta	2300 a	Más de	
						2300 m.	3800 m.	3800 m.	
120 G	125	Acabado de Sub Decente		m2	3 220 00	3 150 00	2 860 00	2 420 00	2 820 00
120 6	120	Conformación de Terranlen	0-0.20	m2	3,220.00	3,130.00	2,000.00	2,420.00	2,020.00
		Comornación de Terrapien	e=0.30	m2	2,960,00	2,030.00	340.00	2 460 00	320.00
		Sub-base Seleccionada	e=0.15	1112	2,000.00	2,020.00	2,360.00	2,100.00	2,530.00
		December 1	e=0.20	m2	2,600.00	2,530.00	2,340.00	1,940.00	2,270.00
		Base Granular	e=0.15	m2	2,490.00	2,420.00	2,240.00	1,870.00	2,160.00
			e=0.20	m2	2,340.00	2,310.00	2,090.00	1,760.00	2,050.00
		Escarificado de Pavimento		m2	3,480.00	3,410.00	3,110.00	2,600.00	2,040.00
140.0	140	Acabada da Sub Recenta		5	2 410 00	2 270 00	2 020 00	2 600 00	2 000 00
140 G	140	Acabado de Sub-Rasalite	- 0.20		3,410.00	3,370.00	3,000.00	2,000.00	3,000.00
		Contormación de Terrapien	e=0.30		1,140.00	1,110.00	1,020.00	070.00	7,000.00
		Sub-base Seleccionada	e=0.15	1112	3,000.00	3,000.00	2,750.00	2,340.00	2,710.00
		2	e=0.20	m2	2,780.00	2,710.00	2,490.00	2,130.00	2,450.00
		Base Granular	e=0.15	m2	2,640.00	2,600.00	2,380.00	2,020.00	2,340.00
			e=0.20	m2	2,420.00	2,380.00	2,200.00	1,870.00	2,130.00
		Escarificado de Pavimento		m2	3,700.00	3,630.00	3,330.00	2,820.00	3,260.00
14.6	180	Acabado de Sub Decente		m2	3 670 00	3 590 00	3 200 00	2 740 00	3 200 00
140	100	Conformación de Terranlen	0-0.30	m2	1 220 00	1 100 00	1,000,00	2,740.00	1,060,00
		Curronnación de Terrapien	e=0.30	m2	2,250,00	2,200,00	2,000,00	2 420 00	2,000.00
		Sub-base Seleccionada	e-0.15	1112	3,250.00	3,200.00	2,300.00	2,430.00	2,000.00
		Base Oregular	e=0.20	1112	2,950.00	2,000.00	2,010.00	2,100.00	2,500.00
		base Granular	e=0.15	m2	2,820.00	2,780.00	2,520.00	2,140.00	2,460.00
			e=0.20	m2	2,560.00	2,520.00	2,310.00	1,920.00	2,260.00
		Escarificado de Pavimento		m2	3,970.00	3,890.00	3,550.00	2,940.00	3,460.00

Tabla 1: Rendimientos estándares para Motoniveladora

Fuente: Costos y Tiempos en carreteras, Walter Ibáñez (2011).

Figura 20: Rendimientos	s estándares para	Motoniveladora	Sistema
-------------------------	-------------------	----------------	---------

lend	Imientos Estandares Rendimientos con for	mulas Calcular Rendimientos con formulas						
2	25 ▼ registros	Ν	luevo		В	uscar : motonivel	adora	
		RENDIMIENTO STAF	NDAR DE EQU	IPOS				
lo.	Nombre	Material	Costa	Srra <2300	Srra 2300 a 3800	Srra > 3800	Selva	Opcio
0	Motoniveladora 120G 125HP	Acabado de Sub-Rasante en corte m2	3220.00	3150.00	2860.00	2420.00	2820.00	11
1	Motoniveladora 120G 125HP	Conformacion de Terraplen e=0.30 m3	1050.00	1030.00	940.00	790.00	920.00	11
2	Motoniveladora 120G 125HP	Sub-Base Seleccionada e=0.15 m2	2860.00	2820.00	2560.00	2160.00	2530.00	/ 1
3	Motoniveladora 120G 125HP	Sub-Base Seleccionada e=0.20 m2	2600.00	2530.00	2340.00	1940.00	2270.00	/ 1
4	Motoniveladora 120G 125HP	Base Granular e=0.15 m2	2490.00	2420.00	2240.00	1870.00	2160.00	/ i
5	Motoniveladora 120G 125HP	Base Granular e=0.20 m2	2340.00	2310.00	2090.00	1760.00	2050.00	/ i
6	Motoniveladora 120G 125HP	Escarificado de Pavimento m2	3480.00	3410.00	3110.00	2600.00	2040.00	/ i
7	Motoniveladora 140G 140HP	Acabado de Sub-Rasante en corte m2	3410.00	3370.00	3080.00	2600.00	3000.00	/ 1
8	Motoniveladora 140G 140HP	Conformacion de Terraplen e=0.30 m3	1140.00	1110.00	1020.00	870.00	1000.00	/ í
9	Motoniveladora 140G 140HP	Sub-Base Seleccionada e=0.15 m2	3080.00	3000.00	2750.00	2340.00	2710.00	/ í
0	Motoniveladora 140G 140HP	Sub-Base Seleccionada e=0.20 m2	2780.00	2710.00	2490.00	2130.00	2450.00	1
1	Motoniveladora 140G 140HP	Base Granular e=0.15 m2	2640.00	2600.00	2380.00	2020.00	2340.00	1 1
2	Motoniveladora 140G 140HP	Base Granular e=0.20 m2	2420.00	2380.00	2200.00	1870.00	2130.00	1 1
3	Motoniveladora 140G 140HP	Escarificado de Pavimento m2	3700.00	3630.00	3330.00	2820.00	3260.00	11
4	Motoniveladora 14G 180HP	Acabado de Sub-Rasante en corte m2	3670.00	3590.00	3290.00	2740.00	3200.00	11
5	Motoniveladora 14G 180HP	Conformacion de Terraplen e=0.30 m3	1220.00	1190.00	1090.00	910.00	1060.00	11
6	Motoniveladora 14G 180HP	Sub-Base Seleccionada e=0.15 m2	3250.00	3200.00	2900.00	2430.00	2860.00	11
7	Motoniveladora 14G 180HP	Sub-Base Seleccionada e=0.20 m2	2950.00	2860.00	2610.00	2180.00	2560.00	11
8	Motoniveladora 14G 180HP	Base Granular e=0.15 m2	2820.00	2780.00	2520.00	2140.00	2480.00	1 1
9	Motoniveladora 14G 180HP	Base Granular e=0.20 m2	2560.00	2520.00	2310.00	1920.00	2260.00	1 1
0	Motoniveladora 14G 180HP	Escarificado de Pavimento m2	3970.00	3890.00	3550.00	2940.00	3460.00	11

Fuente: Elaboración propia.

b) Rendimiento estándar para Excavadora.- La tabla 2 representa los rendimientos para la excavadora proporcionados por el Ing. Walter Ibáñez, clasificados por modelo de máquina, por capacidad del cucharón, por el tipo de trabajo y por altitud del centro de operación. Del mismo modo, observamos en la figura 21 que estos rendimientos se hallan guardados en la base de datos del sistema, pudiendo estos ser modificados, agregados o eliminados.

Modelo	Potencia	Capacidad del	Tipo de	Trabajo	Costa		Sierra		Selva
	HP	Cucharón (m3)				Hasta	2300 a	Más de	
						2300 m.	3800 m.	3800 m.	
215	90	0.70 m3	(m3/d)	Material suelto	7,200.00	600.00	570.00	450.00	500.00
				Roca suelta	420.00	370.00	50.00	290.00	340.00
				Roca fija c/volad.	290.00	270.00	250.00	200.00	240.00
		0.90 m3		Material suelto	840.00	700.00	660.00	520.00	580.00
				Roca suelta	490.00	430.00	410.00	330.00	390.00
			Excav. (m3/d)	Roca fija c/volad.	330.00	310.00	290.00	230.00	270.00
225	125	1.1 m3		Material suelto	1,050.00	980.00	900.00	710.00	740.00
			(Rendo, Banco)	Roca suelta	620.00	590.00	550.00	450.00	500.00
				Roca fija c/volad.	430.00	400.00	380.00	330.00	360.00
235	195	1.30 m3		Material suelto	1,240.00	1,150.00	1,060.00	840.00	870.00
				Roca suelta	730.00	700.00	650.00	530.00	590.00
				Roca fija c/volad.	500.00	480.00	450.00	390.00	420.00
		1.50 m3		Material suelto	1,430.00	1,330.00	1,230.00	970.00	1,000.00
				Roca suelta	840.00	810.00	750.00	610.00	680.00
				Roca fija c/volad.	580.00	550.00	520.00	450.00	490.00
		1.70 m3		Material suelto	1,620.00	1,500.00	1,390.00	1,100.00	1,140.00
				Roca suelta	950.00	920.00	850.00	700.00	770.00
				Roca fija c/volad.	660.00	620.00	590.00	510.00	550.00
		1.90 m3		Material suelto	1,810.00	1,680.00	1,560.00	1,230.00	1,270.00
				Roca suelta	1,070.00	1,030.00	940.00	780.00	860.00
				Roca fija c/volad.	740.00	700.00	660.00	570.00	610.00

Tabla 2: Rendimientos estándares para Excavadora

Fuente: Costos y Tiempos en carreteras, Walter Ibáñez (2011).

Rendi	mientos Estándares Rendimientos con fórmulas	Calcular Rendimientos con fórmulas						
er 2	5 ▼ registros		Nuevo			Buscar : excava	dora	
		RENDIMIENTO ST/	ANDAR DE EQU	IPOS				
No	Nombre	Material	Costa	Srra <2300	Srra 2300 a 3800	Srra > 3800	Selva	Opcio
31	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.70 m3	Material suelto	7200.00	600.00	570.00	450.00	500.00	11
32	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.70 m3	Roca suelta	420.00	370.00	50.00	290.00	340.00	11
33	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.70 m3	Roca fija c/volad.	290.00	270.00	250.00	200.00	240.00	11
34	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.90 m3	Material suelto	840.00	700.00	660.00	520.00	580.00	/ 1
35	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.90 m3	Roca suelta	490.00	430.00	410.00	330.00	390.00	/ 1
36	Excavadora 215 90HP Cucharon =0.90 m3	Roca fija c/volad.	330.00	310.00	290.00	230.00	270.00	/ 1
37	Excavadora 225 125HP Cucharon =1.1 m3	Material suelto	1050.00	980.00	900.00	710.00	740.00	/ 1
38	Excavadora 225 125HP Cucharon =1.1 m3	Roca suelta	620.00	590.00	550.00	450.00	500.00	/ 1
39	Excavadora 225 125HP Cucharon =1.1 m3	Roca fija c/volad.	430.00	400.00	380.00	330.00	360.00	11
40	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.3 m3	Material suelto	1240.00	1150.00	1060.00	840.00	870.00	11
41	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.3 m3	Roca suelta	730.00	700.00	650.00	530.00	590.00	11
42	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.3 m3	Roca fija c/volad.	500.00	480.00	450.00	390.00	420.00	11
43	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.5 m3	Material suelto	1430.00	1330.00	1230.00	970.00	1000.00	/ 1
44	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.5 m3	Roca suelta	840.00	810.00	750.00	610.00	680.00	/ i
45	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.5 m3	Roca fija c/volad.	580.00	550.00	520.00	450.00	490.00	/ i
46	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.7 m3	Material suelto	1620.00	1500.00	1390.00	1100.00	1140.00	11
47	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.7 m3	Roca suelta	950.00	920.00	850.00	700.00	770.00	11
48	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.7 m3	Roca fija c/volad.	660.00	620.00	590.00	510.00	550.00	11
49	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.9 m3	Material suelto	1810.00	1680.00	1560.00	1230.00	1270.00	1 1
50	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.9 m3	Roca suelta	1070.00	1030.00	940.00	780.00	860.00	1 1
51	Excavadora 235 195HP Cucharon =1.9 m3	Roca fiia c/volad.	740.00	700.00	660.00	570.00	610.00	11

Figura 21: Rendimientos estándares para Excavadora Sistema.



c) Rendimiento estándar para cargador frontal. - La tabla 3 representa los rendimientos para el cargador frontal proporcionado por el Ing. Walter Ibáñez, clasificados por modelo de máquina, por potencia de la máquina, por el tipo de trabajo y por altitud del centro de operación. Todos los rendimientos de los cargadores frontales están dados para una jornada laboral de 8 horas por día. Y considerando el transporte del material para un camión de 10 m^3. Estos rendimientos son netamente de carguío del material al volquete, considerando una distancia promedio de 10 m entre el cargador y el volquete. Asimismo, observamos en la figura 22 que estos rendimientos se hallan guardados en la base de datos del sistema, pudiendo ser modificados, agregados o eliminados.

Modelo	Potencia	Tipo d	le Trabajo	Costa		Sierra		Selva
	HP				Hasta	2300 a	Más de	
					2300 m.	3800 m.	3800 m.	
CAT 930	100	Transporte de	Material suelto	760.00	700.00	620.00	550.00	600.00
GAT: 330	100	Material (m3/d)	Roca suelta	680.00	610.00	550.00	480.00	520.00
		(Camión 7 m3)	Roca fija	610.00	550.00	490.00	430.00	470.00
CAT. 950B	155	Transporte de	Material suelto	1,040.00	950.00	840.00	750.00	810.00
		Material (m3/d)	Roca suelta	920.00	840.00	740.00	660.00	710.00
		(Camión 10 m3)	Roca fija	820.00	750.00	690.00	610.00	640.00
CAT. 966D	200	Transporte de	Material suelto	1,290.00	1,180.00	1,050.00	930.00	1,000.00
		Material (m3/d)	Roca suelta	1,110.00	1,010.00	900.00	800.00	860.00
		(Camión 10 m3)	Roca fija	970.00	880.00	790.00	700.00	750.00

Tabla 3: Rendimientos estándares para Cargador Frontal

Fuente: Costos y Tiempos en carreteras, Walter Ibáñez (2011).

Figura 22: Rendimientos estándares para Cargador Frontal Sistema.

tendi	mientos Estándares Rendimientos con fórmu	las Calcular Rendimientos con fórmulas						
1	5 ▼ registros		Nuevo			Buscar : cargado	r	
		RENDIMIENTO	STANDAR DE EQU	IPOS				
0	Nombre	Material	Costa	Srra <2300	Srra 2300 a 3800	Srra > 3800	Selva	Opcion
	Cargador Frontal CAT. 930 100HP	Material suelto	760.00	700.00	620.00	550.00	600.00	/ 1
	Cargador Frontal CAT. 930 100HP	Roca suelta	680.00	610.00	550.00	480.00	520.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 930 100HP	Roca fija	610.00	550.00	490.00	430.00	470.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 950B 155HP	Material suelto	1040.00	950.00	840.00	750.00	810.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 950B 155HP	Roca suelta	920.00	840.00	740.00	660.00	710.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 950B 155HP	Roca fija	820.00	750.00	690.00	610.00	640.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 966D 200HP	Material suelto	1290.00	1180.00	1050.00	930.00	1000.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 966D 200HP	Roca suelta	1110.00	1010.00	900.00	800.00	860.00	/ 🕯
	Cargador Frontal CAT. 966D 200HP	Roca fija	970.00	880.00	790.00	700.00	750.00	/ 1



d) Rendimiento estándar para rodillo.- La tabla 4 representa los rendimientos para rodillos autopropulsados y pata de cabra, proporcionados por el Ing. Walter Ibáñez, clasificados por modelo de máquina, por potencia de la máquina, capacidad y por altitud del centro de operación. Todos los rendimientos de los rodillos están dados para una jornada laboral de 8 horas por día. Y considerando el material suelto a compactar. En la figura 23 observamos que estos rendimientos se hallan guardados en la base de datos del sistema, pudiendo estos ser modificados, agregados o eliminados.

Modelo	Potencia	Capacidad	Tipo de Trabajo	Costa		Sierra		Selva
	H.P.	Tn			Hasta	2300 a	Más de	
					2300 m.	3800 m.	3800 m.	
<u>Autopropulsado</u>								
CA-15Liso	101	6.58	Compactación Material	1,300.00	1,290.00	1,080.00	980.00	1,000.00
CA-15 P			Suelto (m3/día)					ſ
Pata Cabra	108	7.40	, .	1,140.00	1,110.00	930.00	850.00	1,150.00
CA-25Liso	127	9.00		1,700.00	1,670.00	1,400.00	1,270.00	1,290.00
CA-25D Liso	125	9.40		1,700.00	1,670.00	1,400.00	1,270.00	1,290.00
CA-25 P								
(Pata Cabra)	125	11.10		1,470.00	1,440.00	1,210.00	1,100.00	1,500.00
CC-43 Tandem	140	10.10		1,490.00	1,460.00	1,220.00	1,110.00	1,120.00
CG-11 Tandem	13	1.90		210.00	210.00	170.00	160.00	160.00
<u>Tipo</u>								
CH-44 Liso	60	5.00		1,160.00	1,130.00	950.00	860.00	890.00
CF-44 Pata Cabra	60	5.60		1,010.00	990.00	830.00	750.00	1,020.00

Tabla 4: Rendimientos estándares para Rodillo

Fuente: Costos y Tiempos en carreteras, Walter Ibáñez (2011).

) 🤣 🤕 🦉	»		. 🤏 💡	3		
A		NAME OF TAXABLE PARTY OF TAXABLE	100 1	The state	1	-		
RENI	DIMIENTO DE MAQUINARIAS EN MOV	IMIENTO DE TIERRAS						
Rendi	imientos Estándares Rendimientos con fórmulas Calcula	r Rendimientos con fórmulas						
er 1	5 v registros	Nuevo			Bus	car : rodillo		
1								
		RENDIMIENTO STANDAR	DE EQUIPOS					
Nº	Nombre	Material	Costa	Srra <2300	Srra 2300 a 3800	Srra > 3800	Selva	Opcior
88	Rodillo Autopropulsado CA-15 liso 101 HP 6.58 Tn	Material suelto	1300	1290	1080	980	1000	/ 1
89	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn	Material suelto	1140	1110	930	850	1150	/ í
89 90	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA-25 liso 127 Hp 9Tn	Material suelto Material suelto	1140 1700	1110 1670	930 1400	850 1270	1150 1290	/ í
89 90 91	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA-25 liso 127 Hp 9Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D liso 125 Hp 9.4Tn	Material suelto Material suelto Material suelto	1140 1700 1700	1110 1670 1670	930 1400 1400	850 1270 1270	1150 1290 1290	/ í / í / í
89 90 91 92	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA-25 liso 127 Hp 9Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D liso 125 Hp 9.4Tn Rodillo Autopropulsado CA-25P pata cabra 125Hp 11.10Tn	Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto	1140 1700 1700 1470	1110 1670 1670 1440	930 1400 1400 1210	850 1270 1270 1100	1150 1290 1290 1500	/ 1 / 1 / 1
89 90 91 92 93	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA25 liso 127 Hp 9Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D liso 125 Hp 9.4Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D pata cabra 125Hp 11.10Tn Rodillo Autopropulsado CC-43 Tandem 140 Hp 10.10Tn	Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto	1140 1700 1700 1470 1490	1110 1670 1670 1440 1460	930 1400 1400 1210 1220	850 1270 1270 1100 1110	1150 1290 1290 1500 1120	/ i / i / i / i
89 90 91 92 93 94	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA-25 liso 127 Hp 9Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D liso 125 Hp 9.4Tn Rodillo Autopropulsado CA-25D pata Cabra 125Hp 11.10Tn Rodillo Autopropulsado CC-43 Tandem 140 Hp 10.10Tn Rodillo Autopropulsado CG-11 Tandem 13Hp 1.9Tn	Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto	1140 1700 1700 1470 1490 210	1110 1670 1670 1440 1460 210	930 1400 1400 1210 1220 170	850 1270 1270 1100 1110 160	1150 1290 1290 1500 1120 160	/ 1 / 1 / 1 / 1 / 1
89 90 91 92 93 94 95	Rodillo Autopropulsado Pata Cabra 108 Hp 7.40 Tn Rodillo Autopropulsado CA-25 liso 127 Hp 9Tn Rodillo Autopropulsado CA-250 liso 125 Hp 9.4Tn Rodillo Autopropulsado CA-250 pata cabra 125Hp 11.10Tn Rodillo Autopropulsado CC-43 Tandem 140 Hp 10.10Tn Rodillo Autopropulsado CG-11 Tandem 13Hp 1.9Tn Rodillo Autopropulsado CH-44 liso 60Hp 5Tn	Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto Material suelto	1140 1700 1700 1470 1490 210 1160	1110 1670 1670 1440 1460 210 1130	930 1400 1400 1210 1220 170 950	850 1270 1270 1100 1110 160 860	1150 1290 1290 1500 1120 160 890	/ 1 / 1 / 1 / 1 / 1 / 1

Figura 23: Rendimientos estándares para Rodillo Sistema

Fuente: Elaboración propia.

e) Rendimiento estándar para tractor.- La tabla 5 representa los rendimientos para tractores, proporcionados por el Ing. Walter Ibáñez, clasificados por modelo de máquina y por altitud del centro de operación. Todos los rendimientos de los tractores están dados para una jornada laboral de 8 horas por día. Asimismo, observamos en la figura 24 que estos rendimientos se hallan guardados en la base de datos del sistema, pudiendo estos ser modificados, agregados o eliminados.

	Tipo de Trabajo	Producción	Factor de	Rendimiento en	Rendimiento
Equipo	(Distancia de	Teórica (m3/hr)	Correción Final	Banco (m3/hr)	Standard en
	Empuje=60mt)				Banco (m3/día)
	Mat. suelto	640.00	0.301	193.00	1,540.00
Tractor s/Orugas CAT-D9L	Roca suelta	640.00	0.258	165.00	1,320.00
	Roca fija	640.00	0.207	132.00	1,060.00
	Mat. suelto	340.00	0.301	102.00	820.00
Tractor s/Orugas CAT-D8L	Roca suelta	340.00	0.258	88.00	700.00
	Roca fija	340.00	0.207	70.00	560.00
	Mat. suelto	320.00	0.301	96.00	770.00
Tractor s/Orugas CAT-D8K	Roca suelta	320.00	0.258	83.00	660.00
	Roca fija	320.00	0.207	66.00	530.00
	Mat. suelto	220.00	0.301	66.00	530.00
Tractor s/Orugas CAT-D7G	Roca suelta	220.00	0.258	57.00	450.00
	Roca fija	220.00	0.207	46.00	360.00
	Mat. suelto	160.00	0.240	38.00	310.00
Tractor s/Orugas CAT-D6D	Roca suelta	160.00	0.207	33.00	260.00
	Roca fija	160.00	0.166	27.00	220.00

|--|

Fuente: Costos y Tiempos en carreteras, Walter Ibáñez (2011).

Figura 24: Rendimientos	s estándares para	Tractor Sistema.:
-------------------------	-------------------	--------------------------

EN	DIMIENTO DE MAQUINARIA	S EN MOVIMIENTO						
			DE TIERRAS	5				
Rend	dimientos Estándares Rendimientos con fórr	nulas Calcular Rendimientos (con fórmulas					
-			Nuevo		Buscar :	tractor		
1			Hacro			cruccor		
		RENDIMIENTO ST	ANDAR DE EQUIP	05				
No	Nombre	Material	Costa	Srra <2300	Srra 2300 a 3800	Srra > 3800	Selva	Opcio
52	Tractor sobre orugas D9L 460HP	Material suelto	2350	2010	1650	1340	1540	1
53	Tractor sobre orugas D9L 460HP	Roca suelta	1610	1540	1280	1080	1320	1
54	Tractor sobre orugas D9L 460HP	Roca fija	1300	1240	1030	870	1060	1
55	Tractor sobre orugas D8L 335HP	Material suelto	1250	1070	880	710	820	1
56	Tractor sobre orugas D8L 335HP	Roca suelta	860	820	680	580	700	1
57	Tractor sobre orugas D8L 335HP	Roca fija	690	660	550	460	560	1
58	Tractor sobre orugas D8K 300HP	Material suelto	1180	1010	820	670	770	1
59	Tractor sobre orugas D8K 300HP	Roca suelta	810	770	640	540	660	1
60	Tractor sobre orugas D8K 300HP	Roca fija	650	620	510	430	530	1
61	Tractor sobre orugas D7G 200HP	Material suelto	810	690	570	460	530	1
52	Tractor sobre orugas D7G 200HP	Roca suelta	550	530	440	370	450	1
63	Tractor sobre orugas D7G 200HP	Roca fija	450	430	350	300	360	1
	Tractor sobre orugas D6D 140HP	Material suelto	470	400	360	310	310	1
64				210	200	250	260	A 1
64 55	Tractor sobre orugas D6D 140HP	Roca suelta	320	310	280	250	200	



- B. Rendimiento por fórmulas.- El cálculo está basado en factores significativos que tienen mayor influencia en el rendimiento de una maquinaria. Estos factores los clasificamos en dos grupos:
- Primero: Influyen en el rendimiento las características de la misma máquina como pueden ser capacidad de sus cucharones, la capacidad de tolva, los ángulos de giro, las velocidades de avance y retroceso, etc.
- Segundo: Influyen también las condiciones de trabajo que engloba la altura sobre el nivel del mar que se realiza la actividad, el tipo de material, la pendiente del terreno, la destreza del operador, los minutos que se trabajan en una hora o durante el día, etc.

La unidad que más se emplea en las actividades de movimientos de tierras son m^3; sin embargo, en otras partidas de los proyectos se utilizan otras unidades. Ahora, respecto a la unidad de tiempo que se emplea es la hora, aunque también se puede expresar la producción por días. Para familiarizar con el conocimiento del rendimiento de las maquinarias en movimientos de tierras, los resultados obtenidos mediante las fórmulas de cálculos estarán expresadas en m^3/día; considerando la jornada laboral como 8 horas diarias.

a) Rendimiento en tractor Bulldozer

• Datos de la máquina:

• Altura y longitud de la hoja.- Son las especificaciones de las maquinarias que podemos encontrar en los manuales.

ESPECIFICACIONES DE HOJAS (m)							
	D5	D6	D7	D8	D9	D10	D11
LONGITUD	2.75	3.36	3.9	3.94	4.31	4.86	5.6
ALTURA	0.999	1.257	1.363	1.69	1.934	2.12	2.37

Tabla 6: Longitudes de hojas del tractor bulldozer

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

- Distancia de corte.- Es la longitud de material que se desea cortar con el tractor. Para el caso de cálculo esta expresado en metros.
- Distancia de empuje.- Es la longitud lineal que se desea empujar el material cortado con el tractor Bulldozer. Para el caso de cálculo esta expresado en metros.
- Velocidad de avance y velocidad de retroceso.- Son las características de las maquinarias que podemos encontrar en los manuales. La diferencia principal entre ellos es la generación de las maquinarias basado en las potencias Hp.

	D5	D6	D7	D8	D9	D10	D11
EMPUJE	Hasta 2.8	hasta 3	hasta 3.5	hasta 3.8	hasta 3.9	hasta 4	hasta 4.5
RETROCE	hasta 5	hasta 5.5	hasta 6	hasta 6.5	hasta 7	hasta 8	hasta 8.5

Tabla 7: Velocidades del tractor bulldozer (Km/h)

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

• Condiciones de trabajo:

 Altura sobre el nivel del mar.- Este factor implica reducir la eficiencia del motor de manera proporcional cada vez que se incrementa la altitud sobre el nivel del mar, ya que paralelo a ello la presión atmosférica va disminuyendo.

Los fabricantes recomiendan en reducir el 1% por cada 100 metros adicionales sobre nivel del mar, a partir de 100 metros el primero y de 300 metros el segundo. Para el cálculo de la influencia de la altitud en el rendimiento se considera la siguiente formula:

$$h = \frac{H - 1000}{100 * 100}$$

Donde:

h: incremento del ciclo por altura sobre nivel del mar.

H: altura sobre el nivel del mar

 Factor de esponjamiento.- Se denomina factor de esponjamiento, al factor volumétrico o factor de carga, a la relación existente entre los volúmenes anterior y posterior de realizar la excavación. Es decir, la relación de la densidad del material suelto y la densidad del material en banco.

$$Fw = \frac{V_{banco}}{V_{suelto}} = \frac{d_s}{d_B}$$

Donde:

Fw: representa al factor de esponjamiento.

Vbanco: es el volumen que ocupa el material en banco.

Vsuelto: es el volumen que ocupa el material suelto.

ds: densidad del material suelto.

dB: densidad en banco.

La tabla 8 presenta información guía para obtener el factor de esponjamiento por tipo de material y estado del material.

MATERIAL			$d_L \left(t/m^3\right)$	$d_{B}\left(t/m^{3}\right)$	S _w (%)	Fw
Caliza		1,54	2,61	70	0,59	
	Estado natural		1,66	2,02	22	0,83
Arcilla		Seca	1,48	1,84	25	0,81
		Húmeda	1,66	2,08	25	0,80
Anailla y Gra		Seca	1,42	1,66	17	0,86
Aleina y Gia	iva	Húmeda	1,54	1,84	20	0,84
		75% Roca - 25% Tierra	1,96	2,79	43	0,70
Roca Alterad	da	50% Roca - 50% Tierra	1,72	2,28	33	0,75
		25% Roca - 75% Tierra	1,57	1,06	25	0,80
		Seca	1,51	1,90	25	0,80
Tierra		Húmeda	1,60	2,02	26	0,79
		Barro	1,25	1,54	23	0,81
Granito Fragmentado		1,66	2,73	64	0,61	
Natural		1,93	2,17	13	0,89	
Grava Seca		a	1,51	1,69	13	0,89
	Mojada		2,02	2,26	13	0,89
Arena y Arcilla		1,60	2,02	26	0,79	
Yeso Fragmentado		1,81	3,17	75	0,57	
	А	Irenisca	1,51	2,52	67	0,60
	Sec	a	1,42	1,60	13	0,89
Arena	Húr	meda	1,69	1,90	13	0,89
	Em	papada	1,84	2,08	13	0,89
Tierra y Seca		1,72	1,93	13	0,89	
Grava	Húr	meda	2,02	2,23	10	0,91
	Tier	ra Vegetal	0,95	1,37	44	0,69
Basaltos	ó Dia	basas Fragmentadas	1,75	2,61	49	0,67
Nieve	Sec	a	0,13			
Nieve Húmeda		meda	0,52			

Tabla 8: Densidad aproximada y factor de carga de algunos materiales

Fuente: Movimiento de tierras, Tiktin (1997).

 Factor de compresibilidad.- Denominado también como factor de consolidación que consiste en relacionar el volumen del material en banco y el volumen que resulta una vez realizado la compactación.

$$Fh = \frac{V_{compactado}}{V_{banco}}$$

Donde:

Fh: es el factor de consolidación.

Vbanco: es el volumen que ocupa el material en banco.

Vcompactado: es el volumen de material compactado.

Sin embargo, cuando se compacta y se consolida no resulta pérdida ni adición de agua, que es lo que pocas veces sucede, el factor de consolidación se puede expresar de la siguiente manera:

$$Fh = \frac{d_C}{d_B}$$

Donde:

Fh: es el factor de consolidación.

ds: es la densidad en banco.

dc: es la densidad del material suelto.

La tabla 9 presenta información guía para obtener el factor de compresibilidad por tipo de material y estado del material.

Class de suels	Estado actual del material	Transformado a:				
Clase de suelo.		Natural	Esponjado	Compactado		
			•			
	Natural	1	1,11	0,95		
Arena.	Esponjado	0,9	1	0,86		
	Compactado	1,05	1,17	1		
	Natural	1	1,25	0,9		
Tierra común y Materiales	Esponjado	0,8	1	0,72		
Húmedos.	Compactado	1,11	1,39	1		
	Natural	1	1,43	0,9		
Arcilla y Rocoso.	Esponjado	0,7	1	0,63		
	Compactado	1,11	1,59	1		
		-				
	Natural	1	1,5	1,3		
Roca.	Esponjado	0,67	1	0,87		
	Compactado	0,77	1,15	1		

Tabla 9: Coeficientes de cambios de volumen de los materiales

Fuente: Movimiento de tierras, Tiktin (1997).

 Factor de tiempo.- Se define como el tiempo efectivo que la maquinaria realiza su trabajo en cada hora o en el día y normalmente se cronometra los minutos por cada hora.

Tabla 10: Factor de tiempo	en rendimiento de maquinarias
----------------------------	-------------------------------

INCENTIVO	ORGANIZACION	MIN/HORA	$\mathbf{F}_{\mathbf{h}}$
SI	BUENA	50	0,83
SI	MALA	42	0,70
NO	MALA	30	0,50

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed.31.

 Factor de mano de obra.- Según Vargas (1999) este factor consiste: "En la habilidad, experiencia y responsabilidad de los operadores, quienes constituyen un factor medular en los rendimientos horarios de la maquinaria. Un buen número de contratistas asigna a este factor el 80% como equivalente a operadores promedio, asignando un valor de 100% a aquellos con amplia experiencia y probada capacidad, digamos, calificados como operadores excelente" (p.50).

CONDICIÓN DE TRABAJO	TRACTOR DE ORUGA	TRACTOR DE RUEDAS	
OPERADOR			
Excelente	1.00	1.00	
Bueno	0.75	0.60	
Deficiente	0.60	0.50	

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed.31.

 Factor de eficiencia del trabajo.- Se considera como el producto de los principales factores que determinan la eficiencia del trabajo, y está definido por:

$$E = t * o$$

Donde:

E: factor de eficiencia del trabajo.

t: factor de tiempo.

o: Factor de mano de obra.

- Factor de hoja. Se refiere al tipo de hoja con que la maquina realiza el trabajo. Siendo la variación de este factor desde 0.70 a 0.75.
- Factor de material. Se refiere a las condiciones del material a mover. La tabla 12 presenta información guía para obtener el factor de corrección del material por tipo de material y estado del material.

MATERIAL		
Arena húmeda	0.85	0.75
Arena seca	0.80	0.70
Arena suelta	0.90	0.85
Rocas desgarradas	0.6-0.80	
Terreno lodoso	0.80	0.80
Tierra firme (limo o arcilla)	0.85	0.80
Tierra suelta (limo o arcilla)	0.90	0.85
Tierra suelta seca (limo o		
arcilla)	0.95	0.95

Tabla 12: Factor de corrección del material.

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed.31.

 Factor de pendiente.- Según Vargas (1999) quien afirma que: "Este elemento es aplicable cuando se calcula la producción de tractores, volquetes, motoniveladoras y en general a equipos y operaciones en los que afecta de manera sustancial la pendiente del terreno" (p.52). La tabla 14 presenta información guía para obtener el factor de pendiente, considerando el porcentaje del pendiente de terreno como negativo si es cuesta abajo, y considerando positivo si es cuesta arriba.

Tabla 13: Factor de pendiente

Pendiente del terreno %	factor "p"
- 10 a - 20	hasta 125%
- 0a-10	hasta 110%
0a 10	hasta 90%
10 a 20	hasta 75%

Fuente: Maquinaria pesada en movimiento de tierras (Vargas, 1999).

Resultados:

• Producción por ciclo(m3)

$$q = 0.48 * a^2 * L$$

Donde:

q: capacidad del cucharón del bulldozer (m3).

a: altura del cucharón del bulldozer (m).

L: largo del cucharón del bulldozer (m).

Duración del ciclo

$$T = \frac{2*d}{A} + \frac{D}{A} + \frac{(d+D)}{R}$$

Donde:

T: Duración del ciclo (min).

d: distancia de corte (m).

D: distancia de empuje (m).

A: Velocidad de avance (Km/h).

R: Velocidad de retroceso (Km/h).

Productividad en suelto (m3/día)

$$Q = \frac{8 * 60 * q * E * Fh * m * p}{T * (1+h)}$$

Donde:

Q: Producción en suelto (m3/h).

q: capacidad del cucharón del bulldozer (m3)

E: factor de eficiencia del trabajo.

Fh: Factor de hoja.

m: Factor de material.

p: Factor de pendiente.

T: Duración del ciclo (min).

h: Incremento de ciclo por altitud.

• Productividad en banco (m3/día)

$$Q_b = Q * F_v$$

Donde:

Qb: Producción en banco (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

• Productividad compactada (m3/día)

$$Q_c = Q * F_v * F_c$$

Donde:

Qc: Producción compactada (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Fc: Factor de compresibilidad.

La figura 25 presenta el formulario a rellanar con los parámetros mencionados en líneas superiores, para obtener los rendimientos del tractor.

DATOS DE	LA MAQU	IINA		
		MAQ. 1	MAQ. 2	MAQ. 3
Altura de hoja (M)	a=	1.363		
Longitud de hoja (M)	L=	3.9		
Distancia de corte (M)	d=	10		
Distancia de empuje (M)	D=	6		
Velocidad de avance (M/Min)	A=	113.3		
Velocidad de Retroceso (M/Min)	R=	140		
CONDICIONE	S DE TR	ABAJO		
Altura sobre el nivel del mar (M)		2150		
Factor Volumetrico	Fv=	0.88		
Factor de compresibilidad	Fc=	0.63		
Factor de tiempo	t=	0.75		
Factor de mano de obra	0=	0.66		
Factor de eficiencia del trabajo E=t*o	E=	0.495	NaN	NaN
Factor de hoja	Fh=	0.74		
Factor de material	m=	0.8		
Factor de pendiente	p=	3.73		
Incremento del ciclo por altura s.n.m	h=	0.115	NaN	NaN
RESULTADO	S (8 hora	s/dia)		
ODUCCION POR CICLO (M3)>q=0,48*a^2*L	3.48	1	NaN	NaN
JRACION DEL CICLO (Min)> T=2d/A+D/A+(d+D)/R	0.34	i j	NaN	NaN
ODUCTIVIDAD (M3/Hr)> Q=60*q*E*Fh*m*p/T(1+h)	481	5.18	NaN	NaN
ODUCTIVIDAD EN BANCO (M3/Hr)>Qb=Q*Fv	423	8.24	NaN	NaN
ODUCTIVIDAD COMPACTADA (M3/Hr)>Qc= Q*Fv*Fc	267	0.09	NaN	NaN

Figura 25: Formulario para rendimiento del Tractor (m3/día).



b) Rendimiento en Motoniveladora

- Datos de la máquina:
 - Longitud de la hoja. son las especificaciones de las maquinarias que podemos encontrar en los manuales.

	120H	135H	12H	140H	143H	160H	163H
Longitud	3.66m	3.66m	3.66m	3.66m	3.66m	4.27m	4.27m
Altura	610mm	610mm	610mm	610mm	610mm	686mm	686mm

Tabla 14: longitudes de hojas de Motoniveladoras

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

 Longitud efectiva de hoja. – El autor Vargas (1999), afirma que "como la vertedera está normalmente formando un ángulo cuando se está moviendo material, debe calcularse la longitud efectiva de la hoja teniendo en cuenta este ángulo. El resultado es el ancho real de material barrido por la vertedera" (p.88). Para el caso de cálculo esta expresado en metros y se considera el 90% de la longitud de la hoja.

- Ancho de traslape. El ancho de traslape o superposición se considera de 0.6 m o 2.0 pies. Este traslape se da para establecer los neumáticos lejos de los surcos en el trabajo de retorno.
- Velocidad de trabajo. son las características de las maquinarias que podemos encontrar en los manuales. La diferencia principal entre ellos es la generación de las maquinarias basado en las potencias Hp.

Actividades	Velocidad (Km/h)
Nivelación de acabado	0-4
Trabajo pesado con la hoja	0-9
Reparación de zanjas	0-5
Desgarramiento	0-5
Mantenimiento de carreteras	5-16
Mantenimiento de caminos de acarreo	5-16
Movimiento de nieve	7-21
Limpieza de nieve	15-28

Tabla 15: Velocidades de la Motoniveladora

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

- Número de pasadas. Es la repetición del trabajo de la motoniveladora sobre un área determinada. El número de pasadas depende del tipo de trabajo, por ejemplo, para el perfilado de carreteras generalmente se realiza 4 a 6 pasadas.
- Espesor capa de terraplén suelto. Es el espesor de la capa a conformar. Generalmente las capas son de 0.45m.
- Espesor capa de terraplén compactado. Es el espesor de la capa final compactado. Generalmente las capas son de 0.30m.

• Condiciones de trabajo:

Las condiciones de trabajo que influyen en las motoniveladoras son: altura sobre el nivel del mar, factor de Esponjamiento, factor de compresibilidad, factor de tiempo, factor de mano de obra, factor de eficiencia del trabajo, factor de hoja y factor de pendiente. Los valores de estos factores son los mismos descritos en el cálculo del rendimiento del Tractor Bulldozer.

- Resultados:
 - Productividad (m2/Hr)

$$Q_a = \frac{8 * 1000 * (Le - Lo) * V * E * Fh * p}{N * (1 + h)}$$

Donde:

Qa: Productividad (m2/Hr).

Le: Es la longitud efectiva de hoja (m)

Lo: Es el ancho de traslape (m)

V: Velocidad de trabajo (Km/Hr)

E: factor de eficiencia del trabajo.

Fh: Factor de hoja.

p: Factor de pendiente.

N: Número de pasadas.

h: Incremento de ciclo por altitud.

• Productividad en suelto (m3/día)

$$Q = Q_a * Hs$$

Donde:

Q: Producción en suelto (m3/h).

Qa: Productividad en metros cuadrados (m2/Hr)

Hs: Espesor de capa de terraplén suelto.

Productividad en banco (m3/día)

$$Q_b = Q_a * Hc$$

Donde:

Qb: Producción en banco (m3/h).

Qa: Productividad en metros cuadrados (m2/Hr)

Hc: Espesor de capa de terraplén compactado.

• Productividad compactada (m3/día)

$$Q_c = Q * F_v * F_c$$

Donde:

Qc: Producción compactada (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Fc: Factor de compresibilidad.

La figura 26 presenta el formulario a rellanar con los parámetros mencionados en líneas superiores, para obtener los rendimientos de la Motoniveladora.

DAT	OS DE LA MAQUIN	IA			
		MA	Q. 1	MAQ. 2	
Longitud de hoja (M)	L=	3.7		0	
Longitud efectiva de la hoja (0.9*L) (M)	Le=	3.33	•	0.00	
Ancho de traslape (M)	Lo=	3			
Velocidad de trabajo (M/Hr)	V=	400	D		
Numero de pasadas	N=	4			
Espesor capa de terraplen suelto (M)	Hs=	0.45	;		
Espesor capa de terraplen compactado (M)	Hc=	0.3			
COND		10			
Altura sobre el nivel del mar (M)	ICIONES DE TIGO	215	n		
Factor Volumetrico	Ev=	0.82	•		
Factor de compresibilidad	Fc=	0.75			
Factor de tiempo	t=	0.75			
Factor de mano de obra	0=	0.66			
Factor de eficiencia del trabajo E=t*o	E=	0.49	15	NaN	
Factor de hoja	Fh=	0.75	;		
Factor de pendiente	p=	3.73			
Incremento del ciclo por altura s.n.m	h=	0.11	.5	NaN	
0500	T1000 (0 1 /	11 - X			
	LTADUS (8 noras/)	lia)	456.07	NeN	
	г р/м		450.97	NaN	-
CODUCTIVIDAD EN VOLUMEN RANCO (M2/Um)			1045.09	INdiv	_
CODUCTIVIDAD EN VOLUMEN COMPACTADO(M3/HI)>			1096.73	NaN	_
RODUCTIVIDAD EN VOLUMEN COMPACTADO(M3/H	r)>Qc= Q*FV*F	-C	1011.73	NaN	

Figura 26: Formulario para rendimiento de la Motoniveladora (m3/día).

Fuente: Elaboración propia.

- c) Rendimiento en Excavadora
 - Datos de la máquina:
 - Producción por ciclo. son las capacidades de los cucharones que presentan las excavadoras. La tabla 16 representa la capacidad de los cucharones de excavadoras especificados en el manual de rendimiento de Caterpillar.

	312B	318B	320B	325B	330B	345B	365B
capacidad	0.86 m3	1.05 m3	1.35 m3	1.9 m3	2.2 m3	2.4 m3	3.5 m3

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

 Duración del ciclo. – Comprende el tiempo acumulado de la carga del cucharón, del giro con carga, de las descargas del cucharón y el giro sin carga en el proceso de carguío de la excavadora. La siguiente tabla representa la duración del ciclo de las excavadoras más comunes especificadas en el manual de rendimiento de Caterpillar.

Modelo		307B	311B	312B, 312B L	315B, 315B L	317B L, 317B LN	318B L, 318B LN	320B	322B	325B	330B	345B*	365B	375
Tamaño del cuch	arón													
L (yd³)		280 0,37	450 0,59	520 0,68	520 0,68	520 0,68	800 1,05	800 1,05	1000 1,31	1100 1,44	1400 1,83		1900 2,5	2800 3,66
Tipo de suelo				- Tierr	a Compac	tada ——	>			— А	rcilla du	ira —		>
Profund, de excavación	(m) (pies)	1,5 5	1,5 5	1,8 6	3,0 10	3,0 10	3,0 10	2,3 8	3,2 10	3,2 10	3,4 11		4,2 14	5,2 17
Carga del cucharón	(min)	0,08	0,07	0,07	0,10	0,10	0,09	0,09	0,09	0,09	0,09		0,10	0,11
Giro con carga	(min)	0,05	0,06	0,06	0,04	0,04	0,06	0,06	0,06	0,06	0,07		0,09	0,10
Descarga del cucharón	(min)	0,03	0,03	0,03	0,02	0,02	0,04	0,03	0,04	0,04	0,04		0,04	0,04
Giro sin carga	(min)	0,06	0,05	0,05	0,05	0,05	0,06	0,05	0,06	0,06	0,07		0,07	0,09
Tiempo total de ciclo	(min)	0,22	0,21	0,21	0,21	0,21	0,25	0,23	0,25	0,25	0,27		0,30	0,34

Tabla 17. Duración del ciclo en excavadoras	Tabla 17:	Duración	del ciclo	en excavadoras
---	-----------	----------	-----------	----------------

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

• Condiciones de trabajo:

Las condiciones de trabajo que influyen en las excavadoras son: altura sobre el nivel del mar, factor de Esponjamiento, factor de compresibilidad, factor de tiempo, factor de mano de obra, factor de eficiencia del trabajo y factor de material. Los valores de estos factores son los mismos descritos en el cálculo del rendimiento del Tractor Bulldozer.

 Factor de carga. – Es el factor de corrección que se utiliza en excavadoras y cargadores frontales.

Tabla 18: Factores de carga del cucharón

Eficiencia del trabajo Tiempo de trabajo por hora	Factor de Eficiencia	Factor de carga del cucharón
60 min./hora	100%	Tamaño del cuch. $ imes$ 1,00
55	91%	0,95
50	83%	0,90
45	75%	0,85
40	69%	0,80
—	_	0,75

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

- Resultados:
 - Productividad en suelto (m3/día)

$$Q = \frac{8 * 60 * q * E * K * m}{T * (1+h)}$$

Donde:

Q: Producción en suelto (m3/h).

q: Capacidad del cucharón de la excavadora(m3)

E: Factor de eficiencia del trabajo.

K: Factor de carga útil.

m: Factor de material.

T: Duración del ciclo (min).

h: Incremento de ciclo por altitud.

• Productividad en banco (m3/día)

$$Q_b = Q * F_v$$

Donde:

Qb: Producción en banco (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Productividad compactada (m3/día)

$$Q_c = Q * F_v * F_c$$

Donde:

Qc: Producción compactada (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Fc: Factor de compresibilidad.

La figura 27 presenta el formulario a rellanar con los parámetros mencionados en líneas superiores, para obtener los rendimientos de la Excavadora.

(CAVADORA EXCAVADORA CAT M313	D (128 hp)		*
DAT		14	
DAT	US DE LA MAQUI	MAO, 1	MAO, 2
Produccion por ciclo (M3)	q=	0.7	0.7
Duracion del ciclo (min)	T=	0.33	0.33
COND		A10	
Altura sobre el nivel del mar (M)		2150	2150
Factor Volumetrico	Fv=	0.83	0.83
Factor de compresibilidad	Fc=	0.78	0.78
Factor de tiempo	t=	0.75	0.75
Factor de mano de obra	0=	0.68	0.68
Factor de eficiencia del trabajo E=t*o	E=	0.510	0.510
Factor de carga util	K=	1.05	1.05
Factor de material	m=	1.2	1.2
Incremento del ciclo por altura s.n.m	h=	0.115	0.115
RESUL	TADOS (8 horas/	dia)	
		MAQ. 1	MAQ. 2
PRODUCTIVIDAD (M3/Hr)>Q= 60*q*E*K*m/1	Г(1+h)	586.80	586.80
PRODUCTIVIDAD EN BANCO (M3/Hr)>Qb=Q*F	Īv	487.04	487.04
PRODUCTIVIDAD COMPACTADA (M3/Hr)>Qc=	Q*Fv*Fc	379.89	379.89
			Cancelar
			Guard

Figura 27: Formulario para rendimiento de la Excavadora (m3/día).

Fuente: Elaboración propia.

- d) Rendimiento en Cargador frontal
 - Datos de la máquina:
 - Volumen del cucharón. Se refiere a la capacidad de los cucharones que presentan los cargadores frontales.

Tabla 19: Capacidad de cucharones en Cargadores frontal (m3)

	930G	950G	962G	972G	980G	990G	994D
capacidad	2.5 m3	3.1 m3	3.3 m3	4.3 m3	5.7 m3	8.6 m3	16 m3

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

 Duración del ciclo. –Tal como manifiesta el Manual de rendimiento de Caterpillar (2000), "el promedio del tiempo de ciclo básico (carga, descarga, maniobra) de un cargador articulado es de 0,45-0,55 minutos, el ciclo básico para los cargadores grandes, de 3 m3 (4 yd3) y más, puede ser ligeramente más largo, aunque se pueden anticipar variaciones sobre el terreno".

• Condiciones de trabajo:

Las condiciones de trabajo que influyen en los cargadores frontales son: altura sobre el nivel del mar, factor de Esponjamiento, factor de compresibilidad, factor de tiempo, factor de mano de obra, factor de eficiencia del trabajo y factor de material. Los valores de estos factores son los mismos descritos en el cálculo del rendimiento del Tractor Bulldozer.

 Factor de carga. – Es el factor de corrección que se emplea en excavadoras y cargadores frontales.

Eficiencia del trabajo Tiempo de trabajo por hora	Factor de Eficiencia	Factor de carga del cucharón
60 min./hora	100%	Tamaño del cuch. $ imes$ 1,00
55	91%	0,95
50	83%	0,90
45	75%	0,85
40	69%	0,80
-	_	0,75

Tabla 20: Factores de carga del cucharón

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

Resultados:

• Productividad en suelto (m3/día)

$$Q = \frac{8 * 60 * q * E * K * p}{T * (1+h)}$$

Donde:

- Q : Producción en suelto (m3/h).
- q : capacidad del cucharón del cargador (m3)
- E : factor de eficiencia del trabajo.
- K : Factor de carga útil.
- p : Factor del cucharón.
- T : Duración del ciclo (min).
- h : Incremento de ciclo por altitud.
- Productividad en banco (m3/día)

$$Q_b = Q * F_{v}$$

Donde:

Qb: Producción en banco (m3/h).

- Q : Producción en suelto (m3/h).
- Fv : Factor volumétrico o de esponjamiento.
- Productividad compactada (m3/h)

$$Q_c = Q * F_v * F_c$$

Donde:

Qc: Producción compactada (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Fc: Factor de compresibilidad.

La figura 28 presenta el formulario a rellanar con los parámetros mencionados en líneas superiores, para obtener los rendimientos del Cargador Frontal.

DA	TOS DE LA MAQUIN	A		
		MAQ. 1		MAQ. 2
Volumen del cucharon (M3)	q=	2		
Duracion del ciclo (Min)	T=	5		
CONE	DICIONES DE TRAB	90		
Altura sobre el nivel del mar (M)		2150		
Factor Volumetrico	Fv=	0.9		
Factor de compresibilidad	Fc=	0.86		
Factor de tiempo	t=	0.75		
Factor de mano de obra	0=	0.68		
Factor de eficiencia del trabajo E=t*o	E=	0.510		NaN
Factor de cucharon	K=	0.15		
Factor de pendiente	p=	3.73		
Incremento del ciclo por altura s.n.m	h=	0.115		NaN
BESI	ILTADOS (8 horas/	dia)		
hese		MAQ.	1	MAQ. 2
PRODUCTIVIDAD EN SUELTO (M3/Hr>Q= 60*q*	E*K*p/T(1+h)	49.14		NaN
PRODUCTIVIDAD EN BANCO (M3/Hr)> Qb=Q*Fv		44.23	<u> </u>	NaN
PRODUCTIVIDAD COMPACTADO(M3/Hr)>Oc= O*F	Fv*Fc	38.03		NaN

Figura 28: Formulario para rendimiento del Cargador frontal (m3/día).:

Fuente: Elaboración propia.

- e) Rendimiento en Rodillo
 - Datos de la máquina:
 - Longitud efectiva de compactación. es la longitud del rodillo que entra en contacto con el material al compactar. Es decir, es la longitud del tambor del rodillo.
 - Velocidad de trabajo. son las características de las maquinarias que podemos encontrar en los manuales. La diferencia principal entre ellos es la generación de las maquinarias basado en las potencias Hp.

	()	
	PATA DE CABRA	VIBRATORIOS
Espesor compactado (cm)	20 - 30	25 - 60
Velocidad de trabajo (Km./h)	7-10	2-4
Nº de pasadas	5-8	4 - 8

Tabla 21: Velocidades de trabajo de Rodillo

Fuente: Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31.

La velocidad normal de compactación es de 5 a 7 Km/hr, la cual puede aumentar hasta 10Km/hr en capas delgadas y calientes; y disminuir hasta 3 o 4 Km/hr en capas gruesas y mezclas rígidas.

- Número de pasadas. Es la repetición del trabajo de rodillo sobre un área determinado. El número de pasadas depende del tipo de trabajo. Para un espesor de computación de 25 a 60 cm se recomienda realizar de 4 a 8 pasadas con rodillo vibratorio; y para un espesor de 20 a 30 cm se recomienda realizar de 5 a 8 pasadas con rodillo pata de cabra.
- Espesor capa de terraplén suelto. Es el espesor de la capa a conformar. Generalmente las capas son de 0.45m.
- Espesor capa de terraplén compactado. Es el espesor de la capa final compactado. Generalmente las capas son de 0.30m

Condiciones de trabajo:

Las condiciones de trabajo que influyen en los rodillos son: altura sobre el nivel del mar, factor de Esponjamiento, factor de compresibilidad, factor de tiempo, factor de mano de obra, factor de eficiencia del trabajo y factor de incremento de ciclo por nivel de altitud. Los valores de estos factores son los mismos descritos en el cálculo del rendimiento del Tractor Bulldozer.

- Resultados:
 - Productividad en área (m2/Hr)

$$Q_a = \frac{1000 * W * V * E}{N * (1+h)}$$

Donde:

 Q_a : Productividad (m2/Hr).

W : Longitud efectiva de hoja (m).

V : Velocidad de trabajo (Km/Hr).

E : factor de eficiencia del trabajo.

N : Número de pasadas.

h : Incremento de ciclo por altitud.

Productividad en suelto (m3/h)

$$Q = Q_a * Hs$$

Donde:

Q : Producción en suelto (m3/h).

Qa : Productividad en metros cuadrados (m2/Hr)

Hs : Espesor de capa de terraplén suelto.

• Productividad en banco (m3/h)

$$Q_b = Q_a * Hc$$

Donde:

Qb : Producción en banco (m3/h).

Qa : Productividad en metros cuadrados (m2/Hr)

Hc : Espesor de capa de terraplén compactado.

• Productividad compactada (m3/h)

$$Q_c = Q * F_v * F_c$$

Donde:

Qc: Producción compactada (m3/h).

Q: Producción en suelto (m3/h).

Fv: Factor volumétrico o de esponjamiento.

Fc: Factor de compresibilidad.

La figura 29 presenta el formulario a rellanar con los parámetros mencionados en líneas superiores, para obtener los rendimientos del Rodillo.

	DATOS	DE LA MAQUIN	A	
		MAQ. 1		MAQ. 2
Longitud e	fectivo de compactacion (M)	W=	2.145	
Velocidad	de trabajo (Km/Hr)	V=	5800	
Numero de	e pasadas	N=	5	
Espesor ca	pa de terraplen suelto (M)	Hs=	0.5	
Espesor ca	pa de terraplen compactado (M)	Hc=	0.3	
	CONDICI	ONES DE TRAB	010	
Altura sob	re el nivel del mar (M)		2150	
Factor Vol	umetrico	Fv=	0.82	
Factor de	compresibilidad	Fc= 0.65		
Factor de	iempo	t=	0.75	
Factor de	mano de obra	0=	0.69	
Factor de	eficiencia del trabajo E=t*o	E=	0.5175	
Increment	o del ciclo por altura s.n.m	h=	0.115	
	RESULT/	ADOS (8 horas/o	lia)	
RODUCTIVID	AD EN AREA(M2/Hr)> Qa=W*V*E/N		1287.64	
RODUCTIVID	AD EN VOLUMEN SUELTO (M3/Hr)> Q=	= Qa*Hs	643.82	
PRODUCTIVIDAD EN VOLUMEN BANCO(M3/Hr)> Ob=Oa*H			386.29	
RODUCTIVID	AD EN VOLUMEN COMPACTADO(M3/Hr)	->Qc=Q*Fv*Fc	343.16	

Figura 29: Formulario para rendimiento del Rodillo (m3/día).

Fuente: Elaboración propia.

4. Módulo Presupuesto

Agrupa a las opciones correspondientes a la elaboración del presupuesto. Los pasos a seguir son: crear de un presupuesto, agregar títulos, agregar partidas, definir los análisis de costos unitarios a partir de los ya existentes en los catálogos, y agregar los metrados. Automáticamente paralelo a la alimentación de la información el sistema irá procesando los resultados. Y finalizado la inserción de datos, se genera los reportes correspondientes del presupuesto.

A. Ítem Crear presupuesto: comprende las funcionalidades de crear los datos principales del presupuesto. Se observa en la figura 30 en la pestaña información básica, las opciones a rellenar. Se busca el cliente por su nombre y filtrará de la base de datos de clientes almacenados; luego se rellena el nombre del proyecto que aparecerá en los títulos del reporte del presupuesto, la ubicación geográfica de los precios, la fecha de elaboración del presupuesto, plazo de ejecución, las horas de la jornada de trabajo.

Figura 30: Formulario crear nuevo presupuesto (pestaña infor. básica).

		Nuevo presup	uesto)			X		<u>.</u>
Ver 1	5 registros	Información Básica	Infor	mación Adicion	al			car :	
Na	Presumuesto	Cliente					*	cha	Fecha actualización
1	CARRETERA HUANCAVELICA LIRC	Nombre proyecto						16-01-14	2016-01-14 00:00:00
Resultad	o 1 - 1 de 1 registros							nero Ante	rior 1 Siguiente Ultimo
							h	stor.	
		Ubicación Geográfica						atter an	
		JUNIN	*	HUANCAYO	*	[Distrito]		1 × 1	
	1 danse	Fecha :	*	Plazo :	* d	ías Jornada	\star horas		and the state
		Presupuesto Base						1000	
		CD :	CI	:		TOTAL		and a	
		2				Cancelar	Guardar		
						and refer		all a	AT A PART

Fuente: Elaboración propia.

Asimismo, se observa en la figura 31 en la pestaña información Adicional, las opciones a rellenar. Numero de decimales en precios representa la cantidad de cifras decimales con que se trabajara en el presupuesto. Por defecto son dos cifras. Del mismo modo es necesario definir el número de decimales en las incidencias, y se recomienda que sean de 4 cifras como mínimo.

Y finalmente los decimales en los metrados que por defecto corresponden a 2 decimales. Definir estos parámetros es importante porque tienen una influencia directa en la precisión de resultados.

	Nuevo presupuesto			×		
Ver 15 v registros	Información Básica Información DECIMALES	Adicional		car :		
Na Presupuesto 1 CARRETERA HUANCAVELICA LIRO Resultado 1 - 1 de 1 registros	Número de decimales en precios : Número de decimales en incidencias : Número de decimales en metrados :	2 * 4 * 2 *		cha Fecha actualización 16-01-14 2016-01-14 00:00:00 nero Anterior I Siguiente Ultimo		
200	Moneda principal : Nuevos So	iles 🔹	Cancelar Guarda	ar D		

Figura 31: Formulario crear nuevo presupuesto (pestaña infor. adicional)

Fuente: Elaboración propia.

B. Ítem Catálogo de Recursos: comprende las funcionalidades de crear, modificar y eliminar los registros guardados en la base de datos, de todos los recursos (que son los medios necesarios para ejecutar una partida), que se utilizarán posteriormente en el análisis de cotos unitarios.

La figura 32 presenta el ítem catálogo de recursos, que se divide en dos áreas bien diferenciadas: primero se observa en el lado izquierdo de la figura el árbol principal que agrupa a los recursos; siendo 3 los principales: equipos, mano de obra y materiales. En el lado derecho de la figura se observa el listado de los recursos almacenados en la base de datos, clasificados de acuerdo a los tres principales recursos antes mencionados.

Figura 32: Catálogo de recursos

Catálogo de recursos	Ver 25	▼ registros		Buscar :					
-		CATALOGO DE RECURSOS							
	Códiao	Descripcion	Unidad	Modificado por	Fecha de				
- EQUIPOS PARA PERFORACION	9-				modificación				
EQUIPOS PARA MOVIMIENTO DE TIERRAS	000001	Compresoras Neumaticas	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000002	Compresoras Neumaticas	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000003	Compresoras Neumaticas 250-330 PCM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000004	Compresoras Neumaticas 335-375 PCM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000005	Compresoras Neumaticas	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000006	Compresoras Neumaticas 600-690 PCM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000007	Compresoras Neumaticas 700-800 PCM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000008	Martillo Neumatico 24 KG	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
- EQUIPOS PRODUCTORES DE AGREGADOS	000009	Martillos Neumaticos 29 KG	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
- EQUIPOS PARA PAVIMENTACION	000010	Motoperforadora 1400 RPM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-10-03 20:21:51				
- HERRAMIENTA	000011	Perforadora sobre orugas 660-690 PCM	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
MANO DE OBRA	000012	Cargadores sobre oruga 110-135 HP	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
MATERIALES	000013	Cargadores sobre oruga 150-180 HP	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
SUBCONTRATOS	000014	Cargadores sobre oruga 190-225 HP	hm	Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000015	Cargadores sobre oruga 245 HP	hm	Julio Ñahuincopa Aranno	2015-08-13 17:52:44				
	000016	Cargadores Retroexcavador 62 HP	hm	Julio Ñahuincona Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000017	Cargadores sobre llantas 80-95 HP	hm	Julio Ñabuincona Arango	2015-08-13 17:52:44				
	000018	Cargadores sobre llantas 100-115 HP	hm	Julio Nahuincona Arango	2015-08-13 17:52:44				

Fuente: Elaboración propia.
Para la búsqueda por el nombre del recurso se escribe el recurso a buscar en el lado derecho superior y automáticamente se realiza el filtro. El nombre a buscar puede ser el nombre completo del recurso o solo una parte de ella, o en el nombre en desorden.

Por ejemplo, para buscar el recurso Cargador sobre llantas 260-300 Hp, podemos realizar la búsqueda escribiendo cargador (figura 33), o sobre llantas, o 260-300 Hp, o simplemente como 300 Hp cargador, la búsqueda igual nos mostrador al Cargador sobre llantas 260-300 Hp solicitado.

		CONTRACTOR OF THE OWNER OF THE OWNER			
tálogo de recursos	Ver 25	▼ registros		Buscar : cargado	or
	-	CATA	LOGO DE RECURSOS		
	Código	Descripcion	Unidad	Modificado por	Fecha de
- EQUIPOS PARA PERFORACION					modificación
- FOUTPOS PARA MOVIMIENTO DE TIERRAS	000012	Cargadores sobre oruga 110-135 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
	000013	Cargadores sobre oruga 150-180 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
- FOUTPOS PARA ORRA DE CONCRETO	000014	Cargadores sobre oruga 190-225 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
	000015	Cargadores sobre oruga 245 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
	000016	Cargadores Retroexcavador 62 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
	000017	Cargadores sobre llantas 80-95 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
EQUIPOS DIVERSOS	000018	Cargadores sobre llantas 100-115 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
EQUIPOS KOHATSU	000019	Cargadores sobre llantas 100-125 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
EQUIPOS PRODUCTORES DE AGREGADOS	000020	Cargadores sobre llantas 125-155 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
EQUIPOS PARA PAVIMENTACION	000021	Cargadores sobre llantas 160-195 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
HERRAMIENTA	000022	Cargadores sobre llantas 200-250 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
MANO DE OBRA	000023	Cargadores sobre llantas 200-260 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
··· PERSONAL OBRERO	000024	Cargadores sobre llantas 260-300 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
PERSONAL TECNICO	000025	Cargadores sobre llantas 375 HP	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
PROFESIONALES	000083	Minicargador Komatsu	hm	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
O MATERIALES	000084	Carnadores sobre llantas Komatsu	hm	DEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:4
SUBCONTRATOS	000005	Cargadores sobre nancas Kollidisu	100		2013-00-13 17.32.4

Figura 33: Búsqueda de cargador frontal en catálogo de recursos

Fuente: Elaboración propia.

Figura 34: Búsqueda de cargador frontal en catálogo de recursos filtrado. Buscar: 300 hp cargador Ver 25 v registros Catálogo de recursos CATALOGO DE RECUR C RECURSOS ALMACENADOS Fecha de Código Descripcion Unidad Modificado por modificación EQUIPOS PARA PERFORACION hm 000024 Cargadores sobre llantas 260-300 HP PEDRO REQUENA TAIPE 2015-08-13 17:52:44 EQUIPOS PARA MOVIMIENTO DE TIERRAS EQUIPOS DE COMPACTACION Resultado 1 - 1 de 1 registros (filtered from 113 total entries) Primero Anterior 1 Siguiente Ultimo EQUIPOS PARA OBRA DE CONCRETO EQUIPOS PARA REFINADO Y AFIRMADO VEHICULOS EQUIPOS DIVERSOS EQUIPOS KOMATSU EQUIPOS PRODUCTORES DE AGREGADOS EQUIPOS PARA PAVIMENTACION HERRAMIENTA O MANO DE OBRA O MATERIALES O SUBCONTRATOS



Al hacer anti clic sobre el ítem seleccionado, en el árbol izquierdo de la figura inferior, se tiene la opción de agregar nuevo recurso, modificar el nombre del ítem seleccionado en el árbol, o simplemente eliminar todo el ítem del árbol con sus respectivos recursos almacenados.

atálogo de recursos	Ver 25	• registros		Buscar :						
CATALOGO DE RECURSOS										
	Código	Descripcion	Unidad	Modificado por	Fecha de modificación					
	000102	Acero corrugado fy=4200 kg/cm2 (grado 60)	kg	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
PERSONAL OBRERO	000103	Alambre negro #6 y #8	kg	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
PERSONAL TECNICO	000104	Alcantarilla T.M.C. diametro 36 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
PROFILE TECHICO	000105	Alcantarilla T.M.C. diametro 48 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
PROFESIONALES	000106	Alcantarilla T.M.C. diametro 60 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
MATERIALES	000107	Alcantarilla T.M.C. diametro 72 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
+ Nuevo Subitem	000108	Arco perfil bajo modelo 39sab	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
TORDE	000109	Angulo de fierro 1x1x3/16 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
Dertva & Modificar	000110	Clavos diferentes medidas	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
🕆 CEMEN 🏛 Eliminar	000111	Gaviones tipo caja	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
ADITIV	000112	Gaviones tipo colchon	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
EXPLOSIVOS Y AFINES	000113	Perfil T1 1/2x3/16 pulg	m	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
PINTURAS-SOLVENTES-ELEMENTOS	000114	Pernos 3/8x8pula +T+2A	und	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
SENALIZACION	000115	Pernos 1 1/4 x8 pula +T+A	und	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-09-13 22:33:34					
LEMENTOS VARIOS	000116	Pernos 5/8x4 pulg + T+A	und	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
O SUBCONTRATOS	000117	Acero estructural grado 36 (laminado)	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000118	Acero estructural grado 60 (laminado)	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000119	Acero estructural A36	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000120	Plancha de acero 1.5mmx1.20mx2.40m	pl	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000121	Plancha de acero 0 5mmx1 20mx2 40m	nl	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000122	Plancha de acero 16mmx1.20mx2.40m	p.	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					
	000122	Plancha de acero 19mmv1 20mv2 40m	pl	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44					

Figura 35: Catálogo de recursos opciones árbol.

Fuente: Elaboración propia.

De la misma manera al hacer anti clic sobre el ítem seleccionado, en la parte derecha de la figura inferior, se tiene la opción de agregar, modificar y eliminar el recurso seleccionado.

					8 🔔	
Catálogo de recursos	Ver 25		Buscar :			
5			CATALO	igo de recu	IRSOS	
RECURSOS ALMACENADOS	Código	Descripcion		Unidad	Modificado por	Fecha de modificación
- O EQUIPOS	000142	Filler (cal hidratado))	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
- C MANO DE OBRA	000143	Yeso		bls	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
- PERSONAL OBRERO	000144	Aditivo meiorador d	e adherencia	ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
- PERSONAL TECNICO	000145	Cemento portland ti	no T	hle	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
PROFESIONALES	000146	Lija	+ Nuevo Recurso		PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
	000147	Madera tornillo	K Modificar Pocurco		PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
··· ACEROS-PERNOS-PERFILES-SOLDADURA-	000148	Triplay 19mm para			PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
TUBOS	000149	Arena para arenado	Eliminar Recurso		PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
- DERIVADOS DEL PETROLEO	000279	Aqua (inc. riego) co	nsiderando 100 lts/m3	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 10:49:43
CENENTOS-MADERA	000280	Agua (inc. riego) co	onsiderando lts/m3	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 10:50:05
ADITIVOS PARA CONCRETOS Y AFINES	000286	Material Chancado (1.20x0.20)	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 20:18:12
EXPLOSIVOS Y AFINES	000287	Material seleccionad	o (1.20x0.15)	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:29:17
··· PINTURAS-SOLVENTES-ELEMENTOS	000290	Arena Gruesa		m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-20 18:45:37
SENALIZACION	000291	Piedra Chancada de	1/2 pula	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-20 18:46:34
ELEMENTOS VARIOS	000292	Filler (cemento)		ka	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-20 18:47:39
C SUBCONTRATOS	Resultado 1 -	15 de 15 registros			Primero	nterior 1 Siguiente Ultim

Figura 36: Catálogo de recursos opciones registro.

Fuente: Elaboración propia.

Los formularios de insertar nuevo, modificar y eliminar recurso se observa en la figura 37, figura 38, figura 39 respectivamente. Estos formularios aparecen, una vez seleccionado la opción de Nuevo sub ítem, modificar o eliminar. Los botones en la parte inferior de cada formulario representan una acción: ya sea de cancelar la operación o simplemente aceptar la acción.

	Agregar sub	item	Х		
Catálogo de recursos	Cemento port	and tipo I *		Buscar :	
RECURSOS ALMACENADOS	Indice unificado:	[Seleccionar]		OS 4odificado por	Fecha de modificación
CRUIDOS CRUIDOS NATERIALES ACEROS PRENIOS PERFILES SOLDADURA- TUBOS DERIVADOS DEL PETROLEO CRUINODS DEL PETROLEO CRUINODS DEL PETROLEO CRUINOS SOLVENTOS Y ATINES EPOTOSIYOS Y ATINES EPOTOSIYOS Y ATINES EPOTOSIYOS Y ATINES	Precio : 000147 000148 000149 000279 202020	11-ARTEFACTO DE ALUMBRADO EXTERIOR 12-ARTEFACTO DE ALUMBRADO INTERIOR 13-ASFAITO 14-BALDOSA ACUSTICA 15-BALDOSA ASFAITICA 15-BALDOSA VINILCA 17-BLOQUE Y LADRILLO 19-CABLE NYY Y NKY 18-CABLE TELEFONICO 20-CEMENTO ASFAITICO 21-CEMENTO OSFALADO TIPO I		ulio Rahuincopa Arango Iulio Rahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44
SEÑALIZACION LEUNITOS VANOS O SUGUNTATOS SUBPARTIDAS	000280 000286 000287 000290 000291 000292 Resultado 1 - 1	22-CEMENTO PORTLAND TIPO II 23-CEMENTO PORTLAND TIPO II 24-CERAMICA ESMALTANA Y SIN ESMALTAR 25-CERRAJERIA IMPORTANA (Reagrupado en el 30) 26-CERRAJERIA IMPORTANA (Reagrupado en el 30) 26-CERRAJERIA IMPORTANA 20-27-DETONANTA 28-DINANITA 29-DOLAR		lutio Nahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango Primero Ar	2015-10-10 10:50:05 2015-10-18 20:18:12 2015-10-18 19:29:17 2015-10-18 19:29:17 2015-10-20 18:45:37 2015-10-20 18:46:34 2015-10-20 18:47:39 tetion 1 Siguiente Ultimo

Figura 37: Formulario insertar nuevo recurso

Fuente: Elaboración propia.

Figura 38: Formulario modificar recurso.

	Modificar r	ecurso		×	
Catálogo de recursos	Cemento por Bolsas (bls)	tland tipo I	*	Buscar :	
RECURSOS ALHACENADOS EQUIPOS MANO DE OBRA MATORIO ES	21-CEMENT	D PORTLAND TIPO I 58	•	4 odificado por Iulio Ñahuincopa Arango Iulio Ñahuincopa Arango	Fecha de modificación 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44
ACEROS-PERNOS-PERFILES-SOLDADURA- TUBOS DERIVADOS DEL PETROLEO		Cano	elar Guarda	lulio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44
	000147 000148 000149 000279	Madera tomillo Triplay 19mm para encofrado Arena para arenado Agua (inc. riego) considerando 100 lts/m3	p2 pl m3 m3	Julio Nahuincopa Arango Julio Nahuincopa Arango Julio Nahuincopa Arango Julio Nahuincopa Arango	2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-08-13 17:52:44 2015-10-10 10:49:43

Fuente: Elaboración propia.

Figura 39: Formulario eliminar recurso.

	Eliminar s	ubitem			
atálogo de recursos		Cemento portland tipo	Buscar :		
C RECURSOS ALMACENADOS				Modificado por	Fecha de modificación
CEQUIPOS				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
PERSONAL OBRERO		Cancelar	Eliminar	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
PERSONAL TECNICO				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
PROFESTONALES	000145	Cemento portland tipo I	bls	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
	000146	Lija	hja	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
ACEPOS DEPHOS DEPETI ES SOL DADUPA-	000147	Madera tornillo	p2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
TUDOC	000148	Triplay 19mm para encofrado	pl	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
	000149	Arena para arenado	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-08-13 17:52:44
DERIVADOS DEL PETROLEO	000279	Aqua (inc. riego) considerando 100 lts/m3	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 10:49:43
CONTRACTOR MADERIA					

Fuente: Elaboración propia.

C. Ítem Catálogo de Títulos: comprende las funcionalidades de crear y almacenar en la base de datos los títulos que se utilizarán posteriormente en la elaboración del presupuesto. Se observa en el lado izquierdo de la figura 40 el árbol principal que agrupa a los títulos de acuerdo a especialidades de presupuestos. En el lado derecho de la figura inferior se observa el listado de los títulos guardados en la base de datos.

Figura 4	D: Catálogo	de títulos.
----------	-------------	-------------

	Ver	5 y registr	25	Buscar :	
talogo de títulos			CATALOGO DE		
TITULOS ALMACENADOS	Nº	Códiao	Descripcion	Modificado por	Fecha de modif.
ARQUITECTURA	1	108028	ACEROS	Julio Ñabuincona Arango	2015-09-20 15:02:16
CARRETERAS	2	108023		Julio Nahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:00
ESTRUCTURAS	3	108022	ALCANTARILLAS DIVERSAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:55
- ESTUDIO CARRETERAS	4	108039	ALCANTARILLAS TMC	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 18:52:18
GASTOS GENERALES	5	108040	BADEN	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 20:33:38
TIEE	6	108015	BASES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:12
IISS	7	108018	CARPETA ASFALTICA Y TRATAMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:05
- MECANICA	8	108029	CONCRETOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:29
	9	108035	CONSERVACION AMBIENTAL	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:11
	10	108026	CUNETAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-10-03 10:45:17
	11	108010	DEMOLICIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:59
	12	108021	DRENES Y SUB DRENES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:43
	13	108008	ELIMINACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:29
	14	108025	EMBOQUILLADOS Y REVESTIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:36
	15	108006	EXCAVACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:59
	16	108005	EXPLANACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:47
	17	108020	FILTROS Y GEOTEXTILES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:32
	18	108016	IMPRIMACION ASFALTICA	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:27
	19	108003	LIMPIEZAS Y DEFORESTACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:14
	20	108036	MANTENIMIENTO VIAL	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:27
	21	108037	MANTENIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:39
	22	108017	MATERIALES ASEALTICOS	Julio Ñabuincopa Arango	2015-09-20 14:59:30

Fuente: Elaboración propia.

Para la búsqueda por el nombre de título se escribe el título a buscar en el lado derecho superior y automáticamente se realiza el filtro. Por ejemplo, para buscar el título ALCANTARILLA METÁLICAS, escribimos alcantarilla y nos filtra todos los títulos coincidentes con ese nombre.



Catálogo de titulos	Ver 1	5 v registro	os	Buscar : alcar	nt
			CATALOGO	DE TITULOS	
	No	Código	Descripcion	Modificado por	Fecha de modif.
- ARQUITECTORA	2	108023	ALCANTARILLA METALICAS	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-09-20 15:01:06
	3	108022	ALCANTARILLAS DIVERSAS	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-09-20 15:00:55
- ESTIDIO CARRETERAS	4	108039	ALCANTARILLAS TMC	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-11-03 18:52:18
- GASTOS GENERALES - TIEE - TISS - MEGANTEA	Resultad	lo 1 - 3 de 3 re	egistros (filtered from 40 total entries)	Primero Ant	erior 1 Siguiente Ult

Fuente: Elaboración propia.

Al hacer anti clic sobre el ítem seleccionado, en el árbol izquierdo de la figura inferior, se tiene la opción de agregar nuevo título, modificar el nombre del ítem seleccionado en el árbol, o simplemente eliminar todo el ítem del árbol con sus respectivos títulos almacenados.

tálogo de titulos	Ver 1	5 v registr	DS	Buscar :	
g			CATALOGO DE	TITULOS	
TITULOS ALMACENADOS	No	Código	Descripcion	Modificado por	Fecha de modif.
ARQUITECTURA	1	108028	ACEROS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:10
romuce + Nuevo Subitem	2	108023	ALCANTARILLA METALICAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:06
	3	108022	ALCANTARILLAS DIVERSAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:5
estron & Modificar	4	108039	ALCANTARILLAS TMC	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 18:52:1
■ Eliminar	5	108040	BADEN	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 20:33:3
uss & Movor	6	108015	BASES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:1
1135 \ \ \ MOVEI	7	108018	CARPETA ASFALTICA Y TRATAMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:0
Copiar	8	108029	CONCRETOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:2
	9	108035	CONSERVACION AMBIENTAL	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:1
	10	108026	CUNETAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-10-03 10:45:1
	11	108010	DEMOLICIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:5
	12	108021	DRENES Y SUB DRENES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:4
	13	108008	ELIMINACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:2
	14	108025	EMBOQUILLADOS Y REVESTIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:3
	15	108006	EXCAVACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:5
	16	108005	EXPLANACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:4
	17	108020	FILTROS Y GEOTEXTILES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:32
	18	108016	IMPRIMACION ASFALTICA	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:27
	19	108003	LIMPIEZAS Y DEFORESTACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:14
	20	108036	MANTENIMIENTO VIAL	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:22
	21	108037	MANTENIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:39
	22	108017	MATERIALES ASFALTICOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:30

Figura 42: Catálogo de títulos

Fuente: Elaboración propia.

De la misma manera al hacer anti clic sobre el ítem seleccionado, en la parte derecha de la figura inferior, se tiene la opción de agregar nuevo título, modificar el nombre del título, y eliminar el título seleccionado.

Figura 43: Catálogo de títulos opciones

álogo de titulos	Ver 15	5 v registro	5	Buscar :	
			CATALOGO DE 1	TTULOS	
ITULOS ALMACENADOS	No	Código	Descripcion	Modificado por	Fecha de modif.
ARQUITECTURA	1	108028	ACEROS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:
- WARDEN BRAN	2	108023	ALCANTARILLA METALICAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:0
	3	108022	ALCANTARILLAS DIVERSAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:
	4	108039	ALCANTARILLAS TMC	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 18:52:
GASIOS GENERALES	5	108040	BADEN	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 20:33:
1100	6	108015	BASES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:
MECANICA	7	108018	CARPETA ASFALTICA Y TRATAMICATOC	huincopa Arango	2015-09-20 15:00:
	8	108029	CONCRETOS + Nuevo Subitem	huincopa Arango	2015-09-20 15:02:2
	9	108035	CONSERVACION AMBIENT	huincopa Arango	2015-09-20 15:04:
	10	108026	CUNETAS	huincopa Arango	2015-10-03 10:45:
	11	108010	DEMOLICIONES Eliminar	huincopa Arango	2015-09-20 14:57:5
	12	108021	DRENES Y SUB DRENES	huincopa Arango	2015-09-20 15:00:
	13	108008	ELIMINACIONES	huincopa Arango	2015-09-20 14:57:
	14	108025	EMBOQUILLADOS Y REVEL	huincopa Arango	2015-09-20 15:01:
	15	108006	EXCAVACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:
	16	108005	EXPLANACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:4
	17	108020	FILTROS Y GEOTEXTILES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:3
	18	108016	IMPRIMACION ASFALTICA	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:2
	19	108003	LIMPIEZAS Y DEFORESTACIONES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:56:
	20	108036	MANTENIMIENTO VIAL	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:2
	21	108037	MANTENIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:3
	22	108017	MATERIALES ASFALTICOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:

Fuente: Elaboración propia.

Los formularios de insertar nuevo, modificar y eliminar partida se observa en la figura 44, figura 45, figura 46 respectivamente. Estos formularios aparecen, una vez seleccionado la opción de Nuevo sub ítem, modificar o eliminar. Los botones en la parte inferior de cada formulario representan una acción: ya sea de cancelar la operación o simplemente aceptar la acción.

	Agregar	subitem		x	
Catálogo de titulos	INSTALA	CIONES SANI	TARIAS *	Buscar :	
TITULOS ALMACENADOS AROUITECTURA			Cancelar Guardar	DS Modificado por	Fecha de modif.
CARRETERAS	1	108028	ACEROS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:16
ESTRUCTURAS	2	108023	ALCANTARILLA METALICAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:01:06
	3	108022	ALCANTARILLAS DIVERSAS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:55
	4	108039	ALCANTARILLAS TMC	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 18:52:18
- GASTOS GENERALES	5	108040	BADEN	Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 20:33:38
THE	6	108015	BASES	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:59:12
- 1155	7	108018	CARPETA ASFALTICA Y TRATAMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:05
MECANICA	8	108029	CONCRETOS	Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:29

Figura 44: Formulario insertar nuevo título.

Fuente: Elaboración propia.

Figura 45: Formulario modificar nombre del título.

	Modific	ar subiter	n X		
Catélone de titules	CARPET	A ASFALTICA Y	TRATAMIENTOS *	Buscar :	
TITULOS ALMACENADOS			Cancelar Guardar	DS Modificado por	Fecha de modif.
- ARQUITECTURA	1	108028 108023	ACEROS ALCANTARILLA METALICAS	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:02:16 2015-09-20 15:01:06
- ESTUDIO CARRETERAS	3	108022 108039	ALCANTARILLAS DIVERSAS ALCANTARILLAS TMC	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:55 2015-11-03 18:52:18
- IIEE	5	108040 108015	BADEN BASES	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-11-03 20:33:38 2015-09-20 14:59:12
MECANICA	7 8	108018 108029	CARPETA ASFALTICA Y TRATAMIENTOS CONCRETOS	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:00:05 2015-09-20 15:02:29
	9 10	108035 108026	CONSERVACION AMBIENTAL CUNETAS	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 15:04:11 2015-10-03 10:45:17
	11	108010 108021	DEMOLICIONES DRENES Y SUB DRENES	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:59 2015-09-20 15:00:43
	13 14	108008 108025	ELIMINACIONES EMBOQUILLADOS Y REVESTIMIENTOS	Julio Ñahuincopa Arango Julio Ñahuincopa Arango	2015-09-20 14:57:29 2015-09-20 15:01:36

Fuente: Elaboración propia.

Figura 46: Formulario eliminar título.



Fuente: Elaboración propia.

D. Ítem Catálogo de Partidas: comprende las funcionalidades de crear y guardar en la base de datos las partidas que se utilizarán posteriormente en la elaboración del presupuesto. Se observa en el lado izquierdo de la figura 47 el árbol principal que agrupa a las partidas de acuerdo a especialidades de presupuestos. En el lado derecho de la figura inferior se observa el listado de las partidas almacenadas en la base de datos del sistema.

Catálogo de partidas	Ver 15	▼ registros		Buscar :	
onar weisten and a the GPU COLL.		CATALOGO DE PART	IDAS		
PARTIDAS ALMACENADAS O CANALES	Código	Descripcion	Unidad	Modificado por	Fecha de modificación
CARRETERAS	000001	CORTE DE MATERIAL SUELTO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 09:18:
EDIFICACIONES	000002	ROCA SUELTA PERFORACION Y DISPARO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:27:
O OBRAS VIALES	000003	ROCA SUELTA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:27:
SANEAMIENTOS	000004	ROCA FIJA PERFORACION Y DISPARO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:
	000005	ROCA FIJA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:
	000006	EXCAVACION EN ROCA CON PRE-CORTE	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 13:00:
	000007	PERFORACION Y DISPARO EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 08:39:
	000008	CARGUIO EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 08:39:
	000009	TRANSPORTE EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:
	000010	PRESTAMO LATERAL EXTRACCION Y APILAMIENTO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:23:

Figura 47: Catálogo de partidas.

Fuente: Elaboración propia.

Para la búsqueda por el nombre de la partida se escribe el nombre a buscar en el lado derecho superior y automáticamente se realiza el filtro. Por ejemplo, para buscar la partida ENROCADO TIPO A SELECCIÓN Y CARGUÍO, escribimos enrocado y nos filtra todas las partidas coincidentes con ese nombre.

Figura 48: Búsqueda de alcantarilla en catálogo de partidas.



Fuente: Elaboración propia.

Al hacer anticlick sobre el ítem seleccionado, en el árbol izquierdo de la figura inferior, se tiene la opción de agregar nueva partida, modificar el nombre del ítem seleccionado en el árbol, o simplemente eliminar todo el ítem del árbol con sus respectivas partidas almacenadas.

atálogo de partidas	Ver 15	▼ registros		Buscar :	
		CATALOGO DE PART	IDAS		
CANALES	Código	Descripcion	Unidad	Modificado por	Fecha de modificación
CARRETERAS	000001	CORTE DE MATERIAL SUELTO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 09:18:3
WALTER IBANEZ	000002	ROCA SUELTA PERFORACION Y DISPARO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:27:2
OBRAS PRELIMINARES	000003	ROCA SUELTA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:27:4
+ Nuevo Subitem	000004	ROCA FIJA PERFORACION Y DISPARO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:0
G PAVI	000005	ROCA FIJA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:1
O GOBO & Modificar	000006	EXCAVACION EN ROCA CON PRE-CORTE	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 13:00:4
Eliminar	000007	PERFORACION Y DISPARO EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 08:39:2
	000008	CARGUIO EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 08:39:5
	000009	TRANSPORTE EN TUNEL	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:5
DIFICACIONES	000010	PRESTAMO LATERAL EXTRACCION Y APILAMIENTO	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:23:1

Figura 49: Catálogo de partidas opciones árbol.

Fuente: Elaboración propia.

De la misma manera al hacer anticlick sobre el ítem seleccionado, en la parte derecha de la figura inferior, se tiene la opción de agregar nueva partida, modificar el nombre de la partida, y eliminar la partida seleccionada.

atálogo de partidas	Ver 15	▼ registros					Buscar :		
PARTIDAS ALMACENADAS	Código	Descripcion		CATALOGO I	DE PARTIDAS Unidad	Modifi	cado por	Fecha de	modificació
CARRETERAS	000057		Nueva Partida		m3	PEDRO		2015-10-1	8 19:05:26
O BRAS PRELIMINARES	000059	TRANSPORTE A	Aodificar Partida		m3	PEDRO	REQUENA TAIPE	2015-10-1	8 19:04:48
EXPLANACIONES PAVIMENTO	000060	CARGUIO DEL M	liminar Partida		m3 m3	PEDRO	REQUENA TAIPE	2015-10-1	8 19:06:10 8 19:06:56
MATERIAL SELECCIONADO	000062 Resultado 1	TRANSPORTE A LA OB	RA DEL MATERIAL CHAN	CADO	m3	PEDRO	REQUENA TAIPE	2015-10-1	8 19:56:49
- CAPA ANTICONTAMINANTE		0.00010910000	EVTRACCIO		TENTO DADA	CHANCAL			iguiente
SUB-BASE (E=0.15 M) SUB-BASE (E=0.20 M)		Jomada :	8	+ R	ecurso	1	Mano de obra :		0.74
BASE GRANULAR (E=0.15 M) BASE GRANULAR (E=0.20 M)		Peso :				<u>م</u>	Materiales :		0.00
IMPRIMACION CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE (E=0.05	EN) Der	Rendimiento DIA :	550.00	+ Sub	partida		Subcontratos :		0.00
··· CARPETA ASFALTICA EN FRIO (E=0.05 M)	Nº D	Descripcion	Unidad	Cuadrilla	Canti	i= dad	Precio	Parcial	Opcio
- TRATAMIENTO SUPERFICIAL BICAPA	1	Capataz B	hh	0.20	0.0	029	18.17	0.05	1
		Boon	bb	4.00	0.0	582	11.96	0.69	
BERMAS (E=0.05 M)	2 3	E FEUI		7.00			11.00		

Figura 50: Catálogo de partidas opciones registro.

Fuente: Elaboración propia.

Los formularios de insertar nuevo, modificar y eliminar partida se observa en la figura 51, figura 52, figura 53 respectivamente. Estos formularios aparecen, una vez seleccionado la opción de Nuevo sub ítem, modificar o eliminar. Los botones en la parte inferior de cada formulario representan una acción: ya sea de cancelar la operación o simplemente aceptar la acción.

	Agregar subitem		X		
	Nombre de la partida		*		
Catálogo de partidas	Nota de la partida			Buscar :	
PARTIDAS ALMACENADAS				Modificado por	Fecha de modificación
CARRETERAS				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:05:17
O WALTER IBAÑEZ			h	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:05:26
O OBRAS PRELIMINARES	[Seleccionar unidad]		*	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:04:48
O EXPLANACIONES	[Seleccional anada]			PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:06:10
O PAVIMENTO	Jornada diaria : 8 horas			PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:06:56
MATERIAL SELECCIONADO				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:56:49
(MATERIAL CHANCADO) CAPA ANTICONTAMINANTE			Cancelar Guardar	Primero An	terior 1 Siguiente Ultimo
				HANCADO	
SUB-BASE (E=0.20 M)	Jomada :	8	+ Recurso	💄 Mano de obra :	0.74
BASE GRANULAR (E=0.15 M)	Peso :		. Recurso	Materiales :	0.00
BASE GRANULAR (E=0.20 M)	Productividad por :	m3		🗲 Equipos :	2.52
IMPRIMACION	Rendimiento DIA :	550.00		Subcontratos :	0.00
CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE (E=0.	OS M) Precio unitario m3 :	3.26	+ Subpartida	E Subpartidas :	0.00
CARDETA ASEALTICA EN ERIO (E=0.05 M					

Figura 51: Formulario insertar nueva partida.

Fuente: Elaboración propia.

Figura 52: Formulario modificar nombre de la partida.

	Modificar Partida		Х		
	EXTRACCION Y APILAN	1IENTO PARA CHANCAD	0 *		
Catálogo de partidas	Material utilizado para	a preparación de la Bas	e y la Carpeta	Buscar :	
PARTIDAS ALMACENADAS	Astatica.			Modificado por	Fecha de modificación
© CANALES				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:05:17
CARRELERAS			1	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:05:26
	Matro cubico (m2)			PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:04:48
	Metro cubico (mo)			PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:06:10
PAVIMENTO	Jornada diaria : 8 horas		*	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:06:56
MATERIAL SELECCIONADO				PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-18 19:56:49
MATERIAL CHANGADO			Cancelar Guardar	Primero An	terior 1 Siguiente Ulti
SUB-BASE (E=0.15 M)				HANCADO	
SUB-BASE (E=0.20 M)	Jornada :	8	+ Pequireo	👤 Mano de obra :	0.74
BASE GRANULAR (E=0.15 M)	Peso :		. Recuiso	Materiales :	0.00
BASE GRANULAR (E=0.20 M)	Productividad por :	m3		🗲 Equipos :	2.52
IMPRIMACION	Rendimiento DIA :	550.00		Subcontratos :	0.00
CARPETA ASFALTICA EN CALIENTE (E=0.05 M)	Precio unitario m3 :	3.26	+ Subpartida	= Subpartidas :	0.00

Fuente: Elaboración propia.

Figura 53: Formulario eliminar partida.



Fuente: Elaboración propia.

E. Ítem Análisis de Costos Unitarios (ACU): este ítem se encuentra anexado a las partidas del catálogo. En la figura 54 se observa en el lado izquierdo el árbol de partidas dentro de las cuales se hallan clasificadas las partidas; y en el lado derecho se observa el listado de partidas almacenadas en el catálogo. Asimismo, la figura nos presenta cuatro pequeños cuadrados de diferentes colores.

Catálogo de partidas	Ver 15	· Inglitras				Becar (
				CATALOGO DE I	PARTIDAS		
O PARTIDAS ALPIACENADAS	-	In contract of the				-	Fectus de
O CAMALES	Coorge	pescripcion			Uerdad	Hodinicado por	modificación
O CAMPETERAS	000008	CARGUID EN TUNEL		1	100	PEDRO REQUENA TAPE	2015-10-10 00:39
O WALTER HAARE?	000016	CONFORMACION DE TERRAPLES	es :	1	n2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 10:23
O CERAS PRELEMINARES	0.000	CORTE DE MATERIAL SUELTO		-		PEDRO REQUENT TAPE	2015-10-10 09:18
O ELECTRONIC DE	stoods."	DEHOLILION DE ALCANTAVILL			NJ NJ	PEDRO REQUENA TAPE	2013-10-16 14:23
- EXCAVACION NO CLASIFICADA PARA	800029	ELIMINACIÓN DE MATERIAL EX	EDENTE CAR	ARD DEA	eið	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 21:58
DIPLANACIONES	000030	ELINONACIÓN DE MATERIAL EX	CEDENTE TRA	SPORTE	m3	PEDRO REQUENA TADE	2015-10-10 22:00
- #1050	000034	ENROCADO TIPO A ACOMODO			mb	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 22:07
DICAVACION EN ROCA CON PRECORTE	000032	ENROCADO TIPO A SELECCION	Y CAROLOD		83	PEDRO REQUENA TABLE	2015-10-10 22:06
- EXCAVACION EN TUNEL	800033	ENROCADO TIPO A TRANSPORT	E Constantino de Cons E Constantino de Const		83	PEDRO REQUENA TAPE	2015-10-10 22:07
- EXCAVACION NO CLASSISCADA PARA	000037	ENROCADO TIPO E ACOMODO			m3.	PEDRO REQUENA TAPE	2015-10-10 22:15
PRESTANO							
- TRAINPORTE PALADO	Houtage 1	- 23 ge 3e telligitet			Frene	B) (Address (E) (2) (3)	(4) (Squente) UR
- ILLIHERACION DE PATERIAL EXCEDENTE	_			NUT DE MAILE	TAL BUILD DO	-	
AEHOCION DE DEMAUHMES	_	No. of Concession, Name				a transmission of the second	
DEHOLICION DE ALCANTARILLAS		JOINUS .	a .	+ Ret	150 1 3	PUNO DE DOIS :	0.50
DEHOLICION DE ESTRUCTURAS		Peso :	2			Platerules :	0.00
ENROCADO TIPO A	PI	eductividad por :				Equipes :	3.22
ENROCADO TIPO B		lendimiento DDA : 430	1.00			Subcentrates :	0.00
- ESCARDFICADO DE PANTHENTO ANTIGUO	Pre	cio unidario: m3 : ####j	19.00	+ Subper	rtida 🖬 🐴	Subpartidas :	0.00
-O PAULHENTO	-	and a dam	allocated.	Conduille	Contractor	Dentis De	and Onder
O OBRAS DE ARTE Y DRERAM	1	exception.	Constant of	CHARTER	Candidae	F1000 F3	opcas
O MERALIZACION	1 1	Ciputie A	M	0.20	0.0037	19.68	8.07
O HEDIO APREIENTE	2 1	Controlator (of)	M	0.20	0.0037	13.16	0.05
	1.00	Dana	bb.	2.00	0.0272	11.86	0.44
O HYPELENEHTERUP APP		- Partit		#100M			
O EDIFICACIONES		Tractores solore oragas D7-G	hes	1.00	0.0186	172.27	3.20

Figura 54: Formulario análisis de costos unitarios.

Fuente: Elaboración propia.

El primero (verde) señala la partida seleccionada. Al hacer clic sobre esta partida muestra en la parte inferior su análisis de costos unitarios correspondientes a ésta. El segundo (naranjado), muestra el rendimiento de la partida, que al hacer click en el botón presenta la ventana de los rendimientos de las maquinarias almacenadas en la base de datos (figura 55), que nos presenta cuatro opciones de selección de rendimientos: escribir el rendimiento deseado, seleccionar de los rendimientos estándares de maquinarias, seleccionar de los rendimientos de la empresa obtenidos en las obras ejecutadas, o calcular por formula. El tercero (azul), muestra el botón

recurso, que al hacer click sobre ella presenta una ventana flotante con la información de los recursos almacenados en la base de datos (figura 59).

Y cuarto (rojo), muestra el botón subpartida, que al hacer click sobre ella presenta una ventana flotante con la información de todas las partidas existentes en el catálogo (figura 60).

Botón rendimiento: Al hacer click en rendimiento (color naranja, figura anterior) aparece por defecto la figura 55, donde presenta una caja de texto para rellenar el rendimiento. Este caso normalmente se da cuando en el análisis de costos unitarios no existe ningún recurso referido a las maquinarias. Se consideran los rendimientos de la mano de obra.

	Rendimientos						Х	
Catálogo de partid	Rendimiento (MO/EQ)	Rendimient	to standar (EQ) Rendin	niento empresa (EQ)	Rendimiento formulas (EQ)	Rendimiento	calcular (EQ)	
	Rendimiento	*						
PARTIDAS ALMACENADAS								Fecha de modificación
CANALES							and a second sec	2015-10-10 09:18:36
WALTER TRANEZ						G	Guardar	2015-10-10 20:27:22
O OBRAS PREI INI	NARES	000003	KOCA SUELTA EXCAVACI	ON, DESQUINCHE T P	EINADO DE TALODES	IIIS	PEDRO REQUEINA TAIPE	2015-10-10 20:27:41
O EXPLANACIONES		000004	ROCA FUA PERFORACION	Y DISPARO		m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:02
EXCAVACION	O CLASIFICADA PARA	000005	ROCA FIJA EXCAVACION,	DESQUINCHE Y PEIN	ADO DE TALUDES	m2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 20:28:17
EXPLANACIONE	C C C C C C C C C C C C C C C C C C C	000016	CONFORMACION DE TER	RAPLENES		m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 10:21:42
RIEGO	-	000017	PERFILADO Y COMPACTA	CION DE LA SUB-RAS	ANTE EN ZONAS DE CORTE	m2	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 11:03:20
EXCAVACION E	N ROCA CON PRECORTE	000019	EXCAVACION NO CLASIF	ICADA PARA EXPLANA	CIONES	m3	PEDRO REQUENA TAIPE	2015-10-10 13:42:54
- EXCAVACION E	N TUNEL						Primero Ante	rior 1 Siguiente Ultimo
- EXCAVACION N	O CLASIFICADA PARA							
PRESTAMO					CORTE DE MATERIAL S	UELTO		
- TRANSPORTE PA	AGADO		Jornada :	8	+ Pequireo		1 Mano de obra :	0.56
- ELIMINACION D	DE MATERIAL EXCEDENTE		Peso :		T Recurso		Materiales :	0.00

Figura 55: Formulario rendimiento de maquinarias.

Fuente: Elaboración propia.

Al hacer click en la segunda pestaña de la figura anterior, se halla los rendimientos estándares almacenados de las maquinarias. Para el ejemplo escribimos en la caja de búsqueda tractor d7, y hallamos los rendimientos almacenados para este tractor. Para seleccionar rendimiento, buscamos por tipo de material a trabajar y la altura sobre el nivel del mar donde se desarrollará la ejecución de la partida. Una vez ya escogido el numero rendimiento, para agregar al ACU simplemente se realiza dobleclick en el número de rendimiento escogido (430).



Figura 56: Rendimientos estándar de maquinarias.

Fuente: Elaboración propia.

Al seleccionar la tercera pestaña del formulario, se halla los rendimientos almacenados por la empresa a lo largo de la ejecución de obras realizadas. Es una base de datos propia del rendimiento de sus maquinarias y partidas realizadas por la empresa.

Asimismo, al seleccionar la cuarta pestaña se halla los rendimientos almacenados mediante el cálculo por formulas. Para agregar el número al ACU, se sigue los mismos pasos realizados en la pestaña dos.

Figura 57: Rendimientos calculados por formulas

	Rendin	nientos				x
	Rendimie	ento (MO/EQ) Rendimie	nto standar (EQ) Rendimiento empresa (EQ) Rendimiento	o formulas (EQ) Rendimi	ento calcular (EQ)	
Catalogo de partidas			RENDIMIENTO CON FORMU	ILAS		
PARTIDAS ALMACENADAS	NO	Maquinaria	Equipo	Altitud	Produccion (m3/dia)	Fecha de modificación
O CANALES	4	Motoniveladora	MOTONIVELADORA CAT 450	2150	205.64	2015-10-10 09:18:36
CARRETERAS	7	Excavadora	EXCAVADORA CAT M313D (128 hp)	2150	73.35	2015-10-10 20:27:22
WALTER IBANEZ	9	Tractor	TRACTOR CAT D9t (410 hp)	2150	3793.78	2015-10-10 20:27:41
O OBRAS PRELIMINAL	12	Rodillo	RODILLO LISO CAT CS54 (124hp)	2150	643.82	2015-10-10 20:28:02
EXPLANACIONES	14	Cistema	CAMION CISTERNA 20000lt (230hp)	2150	271.04	2015-10-10 20:28:17
EXCAVACION NO C	18	Cargador	CARGADOR FRONTAL CAT 143 HP 924 HZ	2150	5.36	2015-10-10 10:21:42
EXPLANACIONES	19	Volquete	VOLQUETE VOLVO 14 TON	2150	34.51	2015-10-10 11:03:20
- RIEGO						2015-10-10 13:42:54
EXCAVACION EN T						storier 1 Ciquiente Ultime
EXCAVACION NO C					Cancelar Guardar	Siguiente Olumo
PRESTAMO						
TRANSPORTE PAGA	DO		Jomada : 8		Mano de obra :	0.56
- ELIMINACION DE M	ATERIAL EXC	EDENTE	Peso :	+ Recurso	Materiales :	0.00

Fuente: Elaboración propia.

Finalmente, al seleccionar la quinta pestaña del formulario, se halla el menú de las maquinarias a escoger para realizar un cálculo de rendimiento personalizado. Para agregar el rendimiento al ACU se realiza los mismos pasos explicados en la pestaña dos.



Figura 58: Formulario para calcular rendimiento de maquinarias.

Fuente: Elaboración propia.

Botón Recurso: Al hacer click en recurso (color azul, figura 54) aparece por defecto la figura inferior, donde presenta los recursos almacenados en el catálogo del sistema. Para agregar al ACU simplemente se realiza doble click en el recurso y queda agregado.

Catálogo de recursos		Ver 15	▼ registros			Busc	ar :		
				CATALOG	O DE RECU	RSOS			
RECURSOS ALMACENADOS QUIPOS		Código	Descripcion		Unidad	Modificado	por	Fecha de modificación	
MANO DE OBRA		000102	Acero corrugado fy=42	0 kg/cm2 (grado 60)	kg	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
O MATERIALES		000103	Alambre negro #6 v #8		ka	PEDRO REOL	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
ACEROS-PERNOS-PERFILES-SOI	DADURA-	000104	Alcantarilla T.M.C. diam	tro 36 pulg	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
TUBOS		000105	Alcantarilla T.M.C. diam	etro 48 pulg	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
- DERIVADOS DEL PETROLEO		000106	Alcantarilla T.M.C. diam	tro 60 pulg	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
CEMENTOS-MADERA		000107	Alcantarilla T.M.C. diam	etro 72 pulg	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
ADITIVOS PARA CONCRETOS Y	AFINES	000108	Arco perfil bajo modelo	39sab	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
EXPLOSIVOS Y AFINES		000109	Angulo de fierro 1x1x3/	16 pulg	m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
CTÂN LIACION	105	000110	Clavos diferentes medid	as	kg	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
SENALIZACIÓN		000111	Gaviones tipo caja		m3	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
		000112	Gaviones tipo colchon		m3	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
G soliconnortos		000113	Perfil T1 1/2x3/16 pulg		m	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
		000114	Pernos 3/8x8pulg +T+	A	und	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
		000115	Pernos 1 1/4 x8 pulg +	T+A	und	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-09-13 22:3	3:34
		000116	Pernos 5/8x4 pulg + T	-A	und	PEDRO REQU	IENA TAIPE	2015-08-13 17:5	2:44
		Resultado 1	- 15 de 124 registros		Prime	ro Anterior 1	2 3 4	5 Siguiente	Ultimo
PAVIMENTO	2	L Controlador (o	f) ł	h 0.20		0.0037	13.16	0.05	
OBRAS DE ARTE Y DRENAJE	3	L Peon	1	h 2.00		0.0372	11.86	0.44	
SENALIZACION	4	🖌 Tractores sobre	e orugas D7-G h	m 1.00		0.0186	172.27	3.20	

Figura 59: Formulario adicionar recursos a ACU.

Fuente: Elaboración propia.

Botón Subpartida: Al hacer click en subpartida (color rojo, figura 54) aparece por defecto la figura inferior, donde presenta las partidas almacenadas en el catálogo del sistema. Para agregar al ACU una partida como recurso simplemente se realiza doble click en la partida seleccionada y queda agregado.



Figura 60: Formulario adicionar subpartida a ACU.

Fuente: Elaboración propia.

Finalmente, en la figura 61, se halla 6 pequeños cuadrados con sus respectivas letras.

Figura 61: Formulario análisis de costos unitarios

atálogo de partidas	= 15	· mpiline					A Barrier I.		
C contract of an interaction	Sec.	- Alexandra		. 0	ATALOOD DE PARTIDA	a second	A DATA DATA DATA DATA	100000	
O committe	Cadago	Description	A			thidad	Hodificado por	Fecha d	e exdificación
O CHIEFE	popoes	CORTE DE MATERIAL SUEL	10			1.72	PEDRO REQUENA TAPE	2015-0	18-19-18-36
O un transfer	m0000092	ROCA SUCITA PERFORACIÓ	WIY DISPUSO			m)	PEDRO REGISTINA TABIE	3115-34	18 20:27:22
Constant and personality	B000000	KOLA SURL'IA ENCAVACIA	E DISUMPLY HOW	ONE PARA	6	80	FEDRO REQUINE TAPE	2013-20	10202796
CONTRACTORY AND	(DOIDDIDH	ROCA FEAL PERFORACEON 1	CELEMO			63	PEDRO REQUENA TAPE	2013-00	10 20 20 40
	000005	ROCA FEM EXCAVACION, D	ESQUINCIE Y PERMICOL	E TALLEES		#2	PEDRO REGLENA TAPE	2113-00	10 20/28/27
appropriate the second second second second	000016	CONFORMICION DE TERRA	PLENES			m3	PEDRO REQUENA TAPE	2015-01	120 20/22/142
8100	000017	PERFEJEO Y COMPACTACI	ION OF LA SUB-RASANTE	EN 20045 DE	CONTE	ed.	PEDRO REQUENA TAPE	3815-01	48 51:00:30
CALCULATION IN MICH CALCULATION	000015	EXCANACION NO CLASSED	ICA FARE EXPLANACEDIO	5		mi	PEDRID REQUIDING TAPIE	2115-0	10 12 42:54
- EXCAUACION DA TUNEL - EXCAUACION NO CLAUPISCADA PARA	Applitude	- B do B regeliere					(Nones)	Senior (B	Service of
PRESSOR		hereida (100.4 901	THAT PERCENTION AND IN T	DESEMBLO	Many de clier -		
Contrast Contra Landance		And a local diversion of the local diversion			 Returno . 	1 2			
In the second of the statement of the second se							POLICIE LEVES		1.09
ELPERACION DE PARTALAN, DECEMBRIS		100	and the second s	11					A 44
REPORTED DE CONTRACTOR DE CONT		Productivelad pre :	63			1	Equipse :		1.41 F
BURGEND DE PARIEUX, DEEDENR BURGEND DE DARIEURS DEPERFETIN DE RECATTINEELAN DEPERFETIN DE RECATTINEELAN UNIVERSE DE ENTRECTONNE		Productivedad pro : Renductivedad pro : Renducivento (122 -	570,49 6.18		+ Subpartida	-	Equipos i Subcontrotos i Subportidue :		2.41 F 8.00 F
п. невысов се саливан, постелени ванасноя се саливия о сенослоти на саливия сенослоти на кластиватала сенослоти на селитивата свиослоти на селитивата селитива с селитива с селитива с с с с с с с с с с с с с с с с с с с		ren Productivalial per : Anaderioana, CEL Anaderioana, CEL Descripciona	ыл 5704 - <mark>G</mark>	Unidad	+ Subparticle Countrible	Cardidad	Epupos i Subcontratos i Subspatidae : Preside	Parcial	1.41 F
EUROPACIONE DE LANDINGE, ENCLUENTE ELENCIONE DE COMMUNIES ENFOLCIONE DE LICENTRE ENFOLCIONE DE LICENTRE ENFOLCEO DE LICENTRE UNIDOCADO TIPO A UNIDOCADO TIPO A UNIDOCADO TIPO A	-	rem - Productivelad per : Rendermetto (12) - Rendermetto (12) - Demotipacioni La Capitar II	63 63	Treadant	+ Subparticle Countrellie	Carihdad 0.0076	Epigen i Subcentration i Subcentration : Press Press Press	Partial 0.13	2.42 F
нализиалното на нализира техноти нализисто по соколното нализиство по соколното напоскатото на нализите напоскато по к напоскато по к	1 2	Press Penductivelad per : Rescievento (SSL) Rescieventor (SSL) Centrological Canada (SSL) Canada (SSL)	•1 ⁸⁰ • G	Desided Mi	+ Subparticle Countrielle	Carthdad 6.0076 6.0079	Eadors I Salesandulas I Salesandulas I Preside D 13	Parcial 0.13 0.09	2-41 F E.00 E.00 Conten
 С окачески чада з колотий С окачески од современа - парастор на съдати современа - парастор на съдати	1 1 2	Pres : Productived per : Annonewer (SE : Productive (SE : Provide the SE : Constribute (M) 1 Constructor (M)	*** G	Tradat Mi Mi	+ Subparticle Countrelle B 2.01	Carthdat 0.0076 0.0079 0.0281	Epipersi Salasakarkari Salapartari Data D.S.S.	Partial 0.13 0.09 0.44	2.41 F E.00 E.00 Option
О заучителни полнити полнити О заучителни со сооружение соокусские со сооружение ополного полу ополного полу ополного со сооружение ополного со со сооружение ополного со со сооружение ополного со	1 1 2 2	Pren : Pedictivida en : Radiovero (UL : Perception Control of Control of	ы G	treated Mi Mi Mi	+ Subparticle Countrelle B 2.01 2.01 3.01	Carticlast 6.0076 6.0079 6.0282 6.0282	Equiport : Subcontration : Subportion : Presso 13.13 13.55 11.86	Partial 0.13 0.09 0.04 0.30	2.45 E.00 Content
п. значалором се изиала, контенна власски преднати се развити - селенскита ра и сладитата - патак со тато и - патак со	1 1 2 2 1	Press Perdectivelate per : Pendectivelate per : Penetypetien Comparison Comp	ка 60 - <mark>G</mark>	treated Mi Mi Mi	+ Subparticle Countrille B 0.51 2.01 2.01	Castilate 6.0076 6.0075 6.4081 6.4081	Exacosi Subcontroles i Independue : Preside 10.11 15.59 11.56 11.50 11.50	Partial 0.13 0.09 0.64 0.30	2.45 E.00 E.00
палотикорно се личива, роздежито власски се соверните сеннастита на колтиватъна сеннастита на колтиватъна сеннастита на колтиватъна сеннастита на колтиватъ сеннастита на колтиватъ сеннастита на колтиватъ отнаста на та полисија отнаса на та полисија сеннастита на сеннастита на	87 3 3 4 3	Press Preductivelate per : Press underson (16 : Press underson (16 : Controllation (147) E Controllation (147) E Press E Press E Remove de 155(16 pelo) E Remo	ы УМ1- <mark>G</mark>	Translant Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr	+ Subportion Countille B 0.5% 2.0% 2.0%	Cantindiand 6.00276 8.00279 6.4282 6.4282 6.4282 6.4282 6.4282	Exaposi Independenti Independen	Partial 0.13 0.05 0.44 0.30 0.08	244 F EXE Doctor
налисского се личалы, состаения налисского се личалы, состаения – состаения се состаения – состаения рассилительна – состаения рассилительна – состаения рассилительна – состаения рассилительна – состаения – со	807 3 4 3 6	Tren - Treaterstand of the second s	49 - G	Treadant Mit Mit Mit Mit Mit Mit Mit Mit Mit Mi	+ Subparticle Could be B 2.01 2.01	Castinuan 6.002% 6.002% 6.02% 6.02% 6.02% 6.02% 6.00% 6.00%	Eduposi Isticantulus I Isticantulus	Partial 0.13 0.09 0.44 0.30 0.08 2.08	245 F
приложение се составите се селение приложение полножение	1 2 3 4 5 7	Terri Tenderbedag so : Anadoreane (20: Anadoreane (20: Construction	*** G		Subparticle Countrille B 2.01 2.01 3.01	Castidad 6.00% 6.02% 6.02% 6.02% 6.02% 6.00% 6.00% 6.00%	Exaposi Salicostudas : Intrantos : Presis 13.13 13.13 13.55 11.86 20.00 4.00 1.00	Puncial 0.05 0.44 0.30 0.08 2.08 0.56	245 F
Очиманалара Очиманалара Ополностояния	800 1 2 3 4 5 5 6 7 8	Terri Indextendado (n.) Anadoxiento (n.) Anadoxiento (n.) Anadoxiento (n.) A Capitar & A C	ы 5795 - <mark>G</mark>	Hould M M M M M M M M M M M M M M M M M M M	+ Subporticle Coaltelle B 2.01 2.01 2.01	Castidad 6.0076 6.0285 6.0285 6.0285 6.0285 6.0285 6.0285 6.0285 6.0285	Equipoi : Salcadosa : Salcadosa : Salcadosa : Salcadosa : Salcados	Partial 0.13 0.09 0.44 0.30 0.08 2.08 0.56 0.29	2.41 F
О интенствико О инте	800	Territ Territorial and a second seco	43 4.3	United Mr Mr Mr Mr Mr Mr He He He He He He He He He He He He He	* Subparticle Coahelie B 2.51 2.01 2.01	Cantinuar 0.0070 0.0070 0.0020 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000 0.0000	Eaterni Talcabatain Istepandar: T3.52 11.84 20.00 1.00 2.00 2.00 0.00	Partial 0.13 0.09 0.44 0.33 0.08 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20 0.20	
О плитения О плитенски при при при при при при при при при пр	80 80 8 9 8 9 8 9 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	Interferences of the second se	40 4.0 - G	United Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Ha Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr Mr	+ Subpathile Coathfile B 2.01 2.01	Castilia 0.00% 0.00% 0.428 0.428 0.428 0.428 0.500 0.500 0.500 0.5100	Eadpoil SalcaMdasi Integradusi Data Data Data Data Data Data Data Dat	Purtial 0.13 0.09 0.44 0.33 0.08 0.58 0.58 0.59 0.59 0.59 0.59 0.59	2.45 F

Fuente: Elaboración propia.

A continuación, la explicación de cada uno de ellos:

- Letra A (verde) señala la partida seleccionada. Al hacer click sobre esta partida muestra en la parte inferior su análisis de costos unitarios correspondientes a ésta.
- Letra B (naranjado), son los casilleros a insertar de las cuadrillas en la mano de obra y equipos. En los materiales estos casilleros no están habilitados.
- Letra C (rojo), muestra las cantidades a ingresar de los materiales.
 Estas proporciones los podemos hallar en los libros de costos y presupuestos para carreteras o en la CAPECO para edificaciones.
- Letra D (azul), son los precios a insertar de los recursos.
- Letra E (celeste), muestra la opción de eliminar un recurso del análisis de costos unitarios.
- Letra F (amarillo), muestra el consolidado de precios de la partida seleccionada, agrupando por cada recurso (mano de obra, materiales, equipos); sin embargo, también se consolidan si hubiera subcontratos o subpartida en el ACU.
- Letra G (rosado), presenta el precio total del ACU, por unidad de medida en que se presenta la partida.

4.4. APLICACIÓN DEL KOSTEMP EN UN PROYECTO DE CARRETERAS

El sistema implementado se aplicará en el proyecto: CONSTRUCCIÓN CARRETERA VECINAL BELLA – BELLA ALTA – RIO TIGRE – JUAN SANTOS ATAHUALPA". Para lo cual se describe las partes principales del proyecto.

4.4.1. CARACTERÍSTICAS GENERALES DEL ÁREA DEL PROYECTO

A. UBICACIÓN

La ubicación de la vía, materia del presente estudio se sitúa en el Distrito de Mariano Dámaso Beraún, en la provincia de Leoncio Prado, Región Huánuco.

Geográficamente se encuentra ubicado entre las coordenadas UTM:

	Norte	:	8'969,246.92
	Este	:	385,831.53
Caser	ío Rio Tigre. (Fin Tran	no I)	
	Norte	:	8'963,079.81
	Este	:	383,039.42
Caser	ío Juan Santos Atahua	alpa pai	rte alta.
	Norte	:	8'964,046.41
	Este	:	385,279.06
Caser	ío Juan Santos Atahua	alpa pai	rte baja. (Fin Tramo II)
	Norte	:	8'964,202.58
	Este	:	386,660.22
Cota I	nicial	:	647.50 m.s.n.m.

Cota Inicial	:	647.50 m.s.n.

Cota Final (tramo II) : 1074 m.s.n.m

Β. RELIEVE

La zona de estudio presenta un relieve accidentado, con presencia de cadenas de cerros que decrecen en altitud y relieve.

C. **CLIMA**

Debido a su posición geográfica el clima de la zona es cálido tropical, típico de Selva Alta con altas precipitaciones durante todo el año, las precipitaciones promedio anual son de 630 mm y una temperatura promedio de 18º centígrados. La altitud varía entre 650 y 1000 m.s.n.m.

VÍAS DE COMUNICACIÓN D.

La zona del proyecto se conecta con la capital del Departamento de Huánuco a través de la Carretera Huánuco – Tingo María, Tingo María - Bella.

Tabla 22.- La Accesibilidad a la zona de proyecto

DE	A	TIPO DE VIA	DISTANCIA (Km)	TIPO DE SERVICIO	TIEMPO (Hrs)
Huánuco	Tingo María	Asfaltada	120.00	Auto	2.00
Tingo María	Bella	Afirmada	4.00	Auto	0.25
	TOTAL		124.00	TOTAL	2.25

Tabla 22: La Accesibilidad a la zona de proyecto

Fuente: Expediente técnico de la construcción de carretera.

E. METAS DEL PROYECTO

El presente proyecto a la culminación de las obras deberá alcanzar las siguientes metas:

- Rehabilitación de 3+960 Km (Km 0+000 hasta km 03+960) de carretera en el tramo inicial.
- Apertura de 15+540 Km (Km 03+960 hasta km 19+500) de carretera, con plazoletas de cruce ubicadas convenientemente cada 500 metros.
- Afirmado del total de la vía, haciendo un total de 19+500 Km de longitud de carretera, con espesor de 0.20 m de afirmado.
- Construcción de 11 pontones de concreto armado de 6.00 y 8.00 m respectivamente.
- Construcción de un puente de 15.60 m. en la progresiva 5+940
- Construcción de 29 alcantarillas de TMC.
- Construcción de 15 badenes
- Señalización preventiva e informativa respectivamente, así como también hitos kilométricos.
- F. DESCRIPCIÓN DEL PLANO CLAVE DEL PROYECTO

Para la descripción del plano clave del proyecto se toma como referencia a la figura de la parte inferior, en donde la carretera está conformado por dos tramos: el primer tramo (color azul) inicia en el centro poblado Bella (kilómetro 0+000) y termina en el caserío Rio Tigre (kilómetro 9+600). En el trayecto de esta carretera se halla proyectado un puente de 15.60 m, en el kilómetro 05+940.

El segundo tramo (color rojo) inicia en el km 06+420 de la carretera de color azul, y termina en el centro poblado Juan Santos Atahualpa parte Baja. En su totalidad el segundo tramo comprende 09+900 km.



Figura 62: Plano clave del proyecto

Fuente: Expediente técnico de la construcción de carretera Bella-J. Santos Atahualpa

G. PRESUPUESTO DEL PROYECTO

El presupuesto total de obra está conformado por la rehabilitación de la carretera desde el km 0+000 hacia el km 3+960. Luego la construcción de la carretera desde el km 03+960 al km 19+500. También comprende un presupuesto para la ejecución del plan de manejo ambiental de la carretera.

Tabla 23	: Presupuesto	del proyecto
----------	---------------	--------------

DESCRIPCIÓN	MONTO
REHABILITACION DE CARRETERA DEL 0+000 AL 3+960	S/. 406,197.44
CONSTRUCCION DE CARRETERA	S/. 2'710,957.61
PLAN DE MANEJO AMBIENTAL	S/. 77,115.64
COSTO DIRECTO	S/. 3'194,270.69
GASTOS GENERALES (10.00%)	S/. 319427.07
UTILIDAD (8.00%)	S/. 255,541.66
SUB TOTAL PRESUPUESTO	S/. 3'769,239.42
I.G.V (19.00%)	S/. 716,155.49
TOTAL PRESUPUESTO	S/. 4'485,394.91(1)
GASTOS DE SUPERVISIÓN DE OBRA	S/. 159,713.53(2)
GASTOS POR PROCESOS DE ADJUDICACION	S/. 6,590.00(3)
MONTO TOTAL DE PRESUPUESTO: (1)+(2)+(3)	S/. 4'651,698.44

Fuente: Expediente técnico de la construcción de carretera Bella-Chocano

4.4.2. ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON SISTEMA S10

El software utilizado para la elaboración del presupuesto del expediente técnico de la construcción de la carretera Bella-José Santos Chocano, fue el Sistema S10. En la figura inferior se muestra la evidencia de ello.

Ho	oja	d	el Pres	supuesto				<u>e</u>
002	со	NST	RUCCION DE	CARRETERA	C.D.:		S/.2,710,957	7.61
Fecha	a : 3	0/04	/2008 Lug	ar : MARIANO DAMASO BERAUN Jornada : 8 horas	« Iten	ns 119 »		
	»	Ħ	ltem	Descripción	Und.	Metrado	Precio (S/.)	Parcial (S/.)
			01	TRABAJOS PRELIMINARES				83,005.42
			01.01	LIMPIEZA Y DEFORESTACION	ha	26.22	1,146.10	30,050.74
			01.02	TRANSPORTE DE MATERIALES Y EXPLOSIVOS	glb	1.00	44,021.61	44,021.61
			01.03	TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO TOPOGRAFICO	km	13.52	660.73	8,933.07
			02	EXPLANACIONES				822,112.96
			02.01	CORTE EN MATERIAL SUELTO	m3	153,853.81	2.94	452,330.20
			02.02	CORTE EN ROCA SUELTA	m3	9,630.85	10.76	103,627.95
			02.03	CORTE EN ROCA FIJA	m3	3,699.67	19.14	70,811.68
			02.04	RELLENO CON EXCEDENTE DE CORTE	m3	54,111.67	3.61	195,343.13
			03	PAVIMENTOS				181,770.40
			03.01	PERFILADO Y COMPACTADO DE SUB RASANTE EN Z	m2	46,616.00	0.86	40,089.76

Figura 63: Presupuesto del proyecto en S10

Fuente: Expediente técnico de la construcción de carretera Bella-Chocano

4.4.3. ELABORACIÓN DEL PRESUPUESTO CON SISTEMA KOSTEMP

A. HOJA DE PRESUPUESTO

Para ingresar al formulario del presupuesto, seleccionar en el menú principal opción Hoja Presupuesto. Una vez seleccionado se obtiene un formulario que muestra la figura inferior, donde se observa el presupuesto de la construcción de la carretera elaborado en el sistema implementado. El monto obtenido en el nuevo sistema equivale a S/. 2, 710,957.61 y es el mismo valor que resulta de la elaboración con el sistema S10.

Figura 64: Presu	puesto del l	provecto en	el sistema in	nplementado
	puooto uo.		or orotonna m	pionioniaao

		HOJA DE PRESUPUESTO : O	CONSTRUCCION DE CARRETER	A		
	Lugar :	SAN MARTIN-TOCACHE-TOCACHE	Jornada :		8 horas	
	Fecha :	11/09/2015	Costo Directo S/. :		2,710,957.61)
Item	Descripcion	ବାଦ ବର୍ତ୍ତ +	Unidad	Metrado	Precio	Parcial
01	TRABAJOS PRELI	MINARES				83,005.42
01.01	LIMPIEZA Y DEFO	RESTACION	Ha	26.22	1146.10	30,050.74
01.02	TRANSPORTE DE I	MATERIALES Y EXPLOSIVOS	gbl	1.00	44021.61	44,021.61
01.03	TRAZO, NIVELACIO	DN Y REPLANTEO TOPOGRAFICO	Km	13.52	660.73	8,933.07
02	EXPLANACIONES					822,112.96
02.01	CORTE EN MATER	IAL SUELTO	m3	153853.81	2.94	452,330.20
02.02	ROCA SUELTA PER	FORACION Y DISPARO	m3	9630.85	6.98	67,223.33
02.03	ROCA SUELTA EXC	AVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m3	9630.85	3.78	36,404.61
02.04	ROCA FIJA PERFOR	RACION Y DISPARO	m3	3699.67	14.01	51,832.38
02.05	ROCA FIJA EXCAVA	ACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m2	3699.67	5.13	18,979.31
02.06	RELLENO CON EXC	CEDENTE DE CORTE	m3	54111.67	3.61	195,343.13
03	PAVIMENTOS					181,770.40
03.01	PERFILADO Y COM	PACTACION DE LA SUB-RASANTE EN ZONAS DE CORTE	m2	46616.00	0.86	40,089.76
03.02	AFIRMADO E=0.20)	m2	55344.00	2.56	141,680.64

Fuente: Elaboración propia.

Los íconos encerrados de color rojo en la figura inferior, sirven para desplazar los títulos y las partidas del presupuesto elaborado. Para ello primero hay que seleccionar el título o la partida, luego hacer click en el ícono mano apuntando a la izquierda, lo que implica que el ítem seleccionado se moverá a la izquierda. Y al hacer click en el ícono apuntando a la derecha el ítem seleccionado se moverá a la derecha. De la misma manera al hacer click en el ícono mano apuntando hacia arriba, implica que el ítem seleccionado se moverá una línea hacia arriba, y al hacer click en el ícono apuntando hacia abajo, el ítem descenderá una línea hacia abajo.

Figura 65: Formulario Hoja del Presupuesto íconos.

	HOJA DE PRESUPUESTO : CONSTRUCCION DE CARRETERA											
	Lugar : SAN MARTIN-TOCACHE-TOCACHE	Jornada :		8 horas								
	Fecha: 11/09/2015	Costo Directo S/. :		2,710,957.61								
Item	Descripcion හා ල හු ඉ 🕂	Unidad	Metrado	Precio	Parcial							
01	TRABAJOS PRELIMINARES				83,005.42							
01.01	LIMPIEZA Y DEFORESTACION	Ha	26.22	1146.10	30,050.74							
01.02	TRANSPORTE DE MATERIALES Y EXPLOSIVOS	gbl	1.00	44021.61	44,021.61							
01.03	TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO TOPOGRAFICO	Km	13.52	660.73	8,933.07							
02	EXPLANACIONES				822,112.96							
02.01	CORTE EN MATERIAL SUELTO	m3	153853.81	2.94	452,330.20							
02.02	ROCA SUELTA PERFORACION Y DISPARO	m3	9630.85	6.98	67,223.33							
02.03	ROCA SUELTA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m3	9630.85	3.78	36,404.61							

Fuente: Elaboración propia.

A continuación se muestra las partes principales del formulario Hoja de Presupuesto.

talogo de presupuestos		Luge :	SAN PIN	ATTIN TOCA	CHE-TOCACHE		Demada (Q	# horas	
PRESUPPRETOS ALFANCISADOS	in the second second	PROB 1		10,000,000	17		one presses at . 1		A.1 85, 937 /84	
O CONSTRUCCION DE LA CAMPITENA PELFICIANCA	2000	Description	0.0	0.0			Unidad	1. A	Precio	Parilal
BURNAVESTA	e (11)	TRABAJOS PRELIPIO	INAMES							#3,865.4
STREETS SEPTIMITIVE PARA LA REMARE THE 308	19.10	LIMPIEZA V DEFORES	REATE				Ha	26.32	1146.10	38,858,2
Y PROMANSIONTO DE LA CAMPTERA TOCREME -	101.11	TRANSPORTE DE MA	PERGALES Y EXPL	052/05			414	1.00	00022-03	44,032,0
2988.0	61.13	TRAZO REVELACION	> REPLANTED TO	POGRAFICO			808	13.52	600.73	8,833.5
CONSTRUCTION IN CASE TIME	027	EXPLANACIONES								422,112,3
NUMARD. TACKON	12.10	CONTE EN HATERCAL	SUELSD				163	150853.81	1.94	452,330.
HEXINATELERITO Y HAWTENETENTO	33.00 P	ROCA SUBLTA HERE	RACION Y DISPA	10			mű.	0626.65	6.18	67,223
	03.78	ROCA SUBLITA EXCAN	GO DE TALUERE	100	0620.85	3.78	35,494			
	01.04	ROCA FOR HERPORACION I DESPARD					103	2699.67	14.01	71,832.
	01.05	ROCA FER EXCANACI	ROCA FER EXCAVACION, DESQUENCIE Y PERMICIO DE TALUDES					3695,67	5.17	15,579.
	02.08	MELLENG CON EXCER	SENTE DE CONTE				142	94111.67	3.41	195,343
	41.	as environmentos								881,770.
	03.05	03.41 PENELADO Y COMPACTACIÓN DE LA SUB-BASANTE EN ZONAS DE CORTE						46626.00	1.86	40,005
	03.42	AFRIMED E+8.28		62	15344.00	2.56	141,888			
	04	TRANSPORTES								
	05	05 OBRAS DE ARTE Y DRENADE								
D	96 PUINTE SORRE RUD TISRE L+15.60 H									315,123
	05.01	1 Poets					-	1.00	115223.51	115 223
	47	AN EAL LOAD TO A								1000 2.08
		Jonada : Pesa : Productividad por : Resolutionaria: 2004 :	312	n2	T COMPACIACION	 Ber sin som massa Resumer Subpartitis 	R 19 20445 D	contra na de obra (erates) Pos : contrates)		0.11 0.23 0.46 0.06
	- P	CORCIO LANGUAGES - PALL					1000		-	-
	-	Description			Unidad	Oundedla	Contribut	PHILIP	Partsa	Option
	-	Description			Unidad	Condetile	Cardidad 0.0028	12.06	0.03	Option
	*	Description L Contaction L Proce			Unidad 50	Castrila 1.00 6.00	Carthfad 0.0028 0.0013	12.00 9.11	0.03	Option
	-	Description L Contactifi Proce Si Acoustication Si Acoustication Acous	elerando Bulval		Unidad 50 50	Cuadvilla 1.00 4.00	Cartistant 0.0128 0.0113 0.0113	12.26 9.13 8.45	8.03 8.30 8.25	Option
	-	Description L Contact 0 L Pace Si Ages (ret, reps) cares A thermalistics 171.0	elerande Bylvy)		United 50 50 40 40	Castrila 1.00 4.00	Castbiled 0.0128 0.0113 0.0000	12.06 9.13 8.45	8.30 8.25	Operan
		Descripcion L Contact 8 L Pace Repet (mc, respi) come / Manasalators 123 44	ederande Bijimit		United 50 50 60 60 60 60	Cuadrila 1.00 4.00 1.00	Cartolad 0.0128 0.028 0.0290 0.029	12.58 9.53 8.45 (05.46)	5.03 5.39 6.25 6.25	Operan
	*	Descripcion & Contact () & Fece & Apea (mil, respi) came > Michaeladory 325 H > Rodite les vibratore (olarando Bş/m] P Adopropulado 7	+ Te	Unidad 50 50 60 60 60	Cuadrilla 1.00 4.00 1.00 1.00	Cartolad 0.0128 0.029 0.029 0.0129	12.26 9.11 8.45 101.45 71.28	143 1,34 1,25 1,28 1,20	

Figura 66: Formulario Hoja del Presupuesto.

Fuente: Elaboración propia.

- En el lado izquierdo de la figura anterior se halla el árbol de presupuestos, seguido del nombre completo del presupuesto, con sus respectivos subpresupuestos (letra P). Para agregar un nuevo subpresupuesto se selecciona el presupuesto, click derecho y la opción agregar nuevo subpresupuesto. Para modificar nombre y eliminar subpresupuesto, click derecho encima del subpresupuesto y escoger las opciones deseadas.
- En el lado derecho superior se evidencia los títulos y partidas que comprende dicho subpresupuesto (letra Q). Para agregar nuevo título o nueva partida en el presupuesto, seleccionar debajo de qué partida o título se va insertar el nuevo ítem, y escoger las opciones más indicadas para el requerimiento.

Item	Descripcion	SH ICH	\$ P		Unidad	Metrado	Precio	Parcial
01	TRABAJOS PRE	ELIMINARES						14.90
01.01	LIMPIEZA Y DE	FORESTACION			Ha	20.00	0.00	0.00
01.02	ELIMINACION E	DE MATERIAL ORGANICO		m3	10.00	1.49	14.90	
02	EXPLANACION	ES						449.40
02.01	CORTE DE MAT	TERIAL SUELTO			m3	0.00	1.10	0.00
02.02	EXCAVACION E	N DOCA CON DDE CODTE	_		m3	0.00	6.05	0.00
03	PAVIMENTO	 Nuevo Titulo 						685.50
03.01	SUB-BASE (E=	+ Nueva Partida	20		m2	90.00	0.79	71.10
03.02	BASE GRANUL	all the second second	NC	=1.20	m2	0.00	0.89	0.00
03.03	IMPRIMACION	Modificar			m2	500.00	0.33	165.00
03.04	BERMAS (E=0.	Eliminar			m2	100.00	0.00	0.00
04	OBRAS DE ART	A Mauar						0.00
04.01	ALCANTARIL	* Mover						0.00
04.01.01	TRABAJOS I	Copiar						0.00

Figura	67: O	nciones	click	derecho	Formulario	Hoia	del Presu	nuesto.
iguiu	u. o	perenes	onon	acreente	1 onnulario	noja	40111034	pucsio.

Fuente: Elaboración propia.

La opción nuevo título o nueva partida implica agregar alguno de éstos al presupuesto desde el catálogo del sistema. Mientras las opciones modificar o eliminar corresponden a la acción de modificar y eliminar los títulos o partidas seleccionadas del presupuesto, mas no del catálogo.

Y en la parte inferior derecha (letra R) de la figura 66 se halla el análisis de costos unitarios de la partida seleccionada, los botones rendimiento, recursos y subpartida, los cuales ya fueron explicados en el Ítem Análisis de Costos Unitarios (ACU).

En la figura inferior se presenta los detalles más relevantes de la Hoja del Presupuesto. La parte superior (letra R, color verde), representa la cabecera del presupuesto, en el cual se muestra el lugar, la fecha y el costo directo del presupuesto. La fecha es modificable, sin que esto signifique que, al aceptar la modificación de la fecha, los precios del presupuesto se actualicen a un valor cero. El costo directo se calcula automáticamente cada vez que se alimenten las partidas y los metrados en el presupuesto, y no necesita procesar.

	Lugar :	Huancavelica		Jornada :	ĸ	8 horas	
	Fecha :	25/03/2016	Cos	to Directo :	. 	2,154,250.75	
lem .	Descripcion 4	00 00	····· <u></u> ····	Unidad	Hetrado	Precio	Parcial
1	TRABAJOS PRELIMINARES		с				22968.5
1.01	LIMPIEZA Y DEFORESTACION	1	3	Ha	2.24	4660.70	10439.5
1.02	HOVILIZACION Y DESHOVILI	ZACION		gbl	1.00	12528.56	12528.
2	EXPLANACIONES						443917.0
2.01	CORTE DE MATERIAL SUELTO	>		mJ	57029.41	3.73	212719.
2.02	ROCA SUELTA PERFORACION	Y DESPARO		m3	4834.69	6.14	29685.0
2.03	ROCA SUELTA EXCAVACION,	DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES		m3	4834.69	3.20	15471.0
2.04	ROCA FUA PERFORACION Y	DESPARO		m3	3594.55	14.31	51438
2.05	ROCA FEA EXCAVACION, DES	QUINCHE Y PEINADO DE TALUDES		m2	3594.55	4.32	15528/
2.06	ELIMINACION DE MATERIAL	EXCEDENTE CARGUID		mJ	49614.52	0.06	2976.
2.07	ELIMINACION DE MATERIAL	EXCEDENTE TRANSPORTE		m3	49614.52	2.34	116097/
3	SUB BASES						89970.
3.01	SUB-BASE (E=0.15 M) FACTO	R DE COMPACTACION=1.20		m2	63808.56	1.41	89970.
4	BASES						369226.0
4.01	BASE GRANULAR (E=0.15 M)	FACTOR DE COMPACTACION=1.20		m2	61231.52	6.03	369226.
6	PAVIHENTO						603419.
5.01	IMPRIMACION PROPORICION	i 0.30 gins/m2		m2	384365.52	0.31	119153.
5.02	PREPARACION DE LA MEZCUA	ASPALTICA EN CALIENTE		m2	461206.32	0.81	373577.
5.03	TRANSPORTE A LA OBRA DE	HEZCLA ASPALTICA EN CALJENTE		m2	461206.32	0.01	4612
5.04	ESPACIADO Y COMPACTADO	DE LA CARPETA ASFAUTICA EN CALIENT		m2	461206.32	0.23	106077/

Figura 68: Detalles Hoja del Presupuesto.

			ROCA SU	ELTA PERFORACION Y	DISPARO			
	Jornada : Peso :	8		+ Recurso	11	fano de obra : lateriales :		0.95 2.78
	Productividad por :	m3			×0	quipos :		2.41
	Rendimiento DEA :	570.00			. S	ubcontratos :		0.00
	Precio unitario m3 :	6.14		+ Subpartida		ubpartidas :		0.00
Nº	Descripcion		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio	Parcial	Opcien
1	L Capataz B	V	hh	0.50	0.0070	17.46	0.12	
2	L Controlador (of)		hh	0.50	0.0070	13.16	0.09	
3	Perforista(Of.)		hh	2.00	0.0281	15.50	0.44	
4	1 Peon		hh	2.00	0.0281	10.76	0.30	
5	🖀 Dinamita		ka		0.1000	2.00	0.20	
6	🖀 Fulminante		und		0.5000	1.00	0.50	
7	📓 Hecha		m		0.5000	4.00	2.00	
	Barreno de Sx1/8 pulg		und		0.0040	20.00	0.08	
9	Compresoras Neumaticas 250	0-330 PCM	hm	1.00	0.0140	80.00	1.12	
10			hm	2.00	0.0281	45.00	1.26	

Fuente: Elaboración propia.

Asimismo, la parte resaltada por el color negro (letra S), de la figura anterior, muestra el detalle principal del presupuesto:

- La primera columna agrupa a los ítems que corresponde a cada título y partida. Estos ítems, se autogeneran cada vez que se adiciona o se elimina una partida o título.
- La segunda columna agrupa la descripción de cada ítem. Los títulos van cambiando de color de acuerdo al nivel que ocupan en el presupuesto, mientras las partidas siempre llevan el color negro. Los iconos manos hallados al lado derecho de la Descripción, permiten deslizar a la izquierda o a la derecha, o hacia arriba o abajo los ítems seleccionados.
- La tercera columna agrupa a las unidades de medida que corresponde a las partidas del presupuesto. Los títulos no llevan unidades de medida.
- La cuarta columna permite ingresar los metrados correspondientes de cada partida. Los títulos no poseen metrados.

- La quinta columna representa los precios de cada partida por unidad de medida, y automáticamente resulta del análisis de costos unitarios (ACU), que se detalla en la parte inferior de la figura.
- La sexta columna es el precio parcial de cada partida, y el consolidado de cada título, que resultan de la sumatoria de todos los parciales que se hallan dentro de un título.

La parte resaltada por el color celeste (letra T), de la figura anterior, muestra la cabecera del Análisis de Costos Unitarios (ACU), presentando el consolidado del precio de la partida por unidad de medida y la sumatoria de los precios agrupados por mano de obra, materiales, equipos, subpartida y subcontratos participantes dentro del ACU. Los botones rendimiento, recurso, y subpartida hallados en esta área, fueron explicados en el ítem análisis de costos unitarios.

Finalmente, la parte resaltada por el color azul (letra V), muestra el detallado del ACU: la descripción, unidad de medida, la cuadrilla, la cantidad, y los precios de los insumos participantes en el ACU.

B. REPORTES DEL PRESUPUESTO:

Los reportes que genera el sistema son:

- Reporte del Presupuesto en formato pdf.
- Reporte del Análisis de Costos Unitarios en formato pdf.
- Reporte de recursos con sus respectivos precios en formato pdf.
- Reporte de recursos en gráfico estadístico circular (Torta).

Reporte del Presupuesto. - son las hojas generadas con todo el presupuesto elaborado, que sirven para la impresión correspondiente.

Figura 69: Reporte hoja de presupuesto

Presupuesto Subpresupuesto Cliente Lugar	Presupuesto construccion carretera vecinal bella - bella alta - b atahualpa construccion carretera vecinal bella gobierno regional de huanuco huanuco - leoncio prado - mariano damaso beraun	uo tigi	RE - JUAN SA Cos	ANTOS ito al 14/0	COREHCO 1/2016
Item	Descripcion	Und.	Metrado	Precio S/.	Parcial S/.
01	TRABAJOS PRELIMINARES				22968.53
01.01	LIMPIEZA Y DEFORESTACION	На	2.24	4660.70	10439.97
01.02	MOVILIZACION Y DESMOVILIZACION	gbl	1.00	12528.56	12528.56
02	EXPLANACIONES				443917.03
02.01	CORTE DE MATERIAL SUELTO	m3	57029.41	3.73	212719.70
02.02	ROCA SUELTA PERFORACION Y DISPARO	m3	4834.69	6.14	29685.00
02.03	ROCA SUELTA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m3	4834.69	3.20	15471.01
02.04	ROCA FIJA PERFORACION Y DISPARO	m3	3594.55	14.31	51438.01
02.05	ROCA FIJA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINADO DE TALUDES	m2	3594.55	4.32	15528.46
02.06	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE CARGUIO	m3	49614.52	0.06	2976.87
02.07	ELIMINACION DE MATERIAL EXCEDENTE TRANSPORTE	m3	49614.52	2.34	116097.98
03	SUB BASES				89970.07
03.01	SUB-BASE (E=0.15 M) FACTOR DE COMPACTACION=1.20	m2	63808.56	1.41	89970.07
04	BASES				369226.07
04.01	BASE GRANULAR (E=0.15 M) FACTOR DE COMPACTACION=1.20	m2	61231.52	6.03	369226.07
05	PAVIMENTO				603419.94
05.01	IMPRIMACION PROPORCION 0.30 glns/m2	m2	384365.52	0.31	119153.31
05.02	PREPARACION DE LA MEZCLA ASFALTICA EN CALIENTE	m2	461206.32	0.81	373577.12

Fuente: Elaboración propia.

Reporte del Análisis de Costos Unitarios. - son las hojas generadas en formato pdf que contiene todo el análisis de costos unitarios de todas las partidas y subpartidas realizadas en el presupuesto.

Presupuesto Subpresupue Cliente Lugar	CON ATA esto CON GOB HUA	STRUCCION CARRE HUALPA STRUCCION CARRET HERNO REGIONAL DP NUCO-L LEONCIO PR	Pres tera vecinal bei era vecinal bell e huanuco ado - mariano dan	SUPUESTO LLA - BELLA A) ALTA - RI	O TIGRE - JU	AN SANTOS Costo al	GOREHCO 14/01/2016
Partida	03.02	CORTE EN ROO	A SUELTA					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 250.0000	EQ. 250.0000			Costo unitario dir	ecto por : m3	16.84
	Descripcio	ón Recurso		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.
		Mano de Obra						
	CAPATAZ			hh	0.5000	0.0160	21.15	0.34
	PEON			hh	2.0000	0.0640	14.33	0.92
	CONTROL	ADOR		hh	1.0000	0.0320	20.00	0.64
	PERFORIS	STA OFICIAL		hh	2.0000	0.0640	19.83	1.27
		Material es						2.17
	MEICHA N/	ARANJA		m		0.5000	0.48	0.24
	FULMINA	NTE		u		0.5000	0.48	0.24
	DINAMITA			kg		0.1000	7.25	0.73
	BARRENO) 5'X 1/8"		u		0.0040	780.43	3.12
		Equipos						4.00
	HERRAMI	ENTAS MANUALES		%MO		5.0000	3.17	0.16
	COMPRES	ORA 250		hm	2.0000	0.0640	75.44	4.83
	MARTILLO	NEUMATICO DE 25 kg		hm	2.0000	0.0640	4.68	0.30
		Subpartidas						3.25
	EXCAVAC	ION DESOLINCHE Y PEIN	ADO DE TALUDES	m3		1,0000	4.05	4.05
	LIGHTAU							4.05
Partida	03.03	CORTE EN ROO	A FIJA					
Rendimiento	m3/DIA	MO. 320.0000	EQ. 320.0000			Cost o unitario dir	ecto por : m3	28.51
-	Descripcio	ón Recurso Mano de Obra		Unidad	Cuadrilla	Cantidad	Precio S/.	Parcial S/.

Figura 70: Reporte Análisis de Costos Unitarios (ACU) del presupuesto

Fuente: Elaboración propia.

Reporte de Recursos. - es el listado de todos los recursos utilizados en el presupuesto y sus respectivos precios. Cabe resaltar que modificar el nombre y la fecha del presupuesto no actualiza a valor cero los precios de los recursos. Si un recurso esta con precio cero, el sistema automáticamente lanza una alerta para ingresar el precio.

	1	🔜 🗶 🖀 🕒 📇 (is /. 🔬		Estadisticas			
				1				
Ver 25	🔻 registros				Buscar :			
PRECIO DE RECURSOS DEL PRESUPUESTO								
No	Clasificacion	Recurso	Unidad	Precio	Fecha actualización	Accion		
1	MATERIALES	Agua (inc. riego) considerando 100 lts/m3	m3	15.04	04/03/2016	e		
2	MATERIALES	Agua 100 lts/m3	gin	0.10	04/03/2016	ē.		
3	MATERIALES	Arena Gruesa	m3	20.14	04/03/2016	e		
4	MATERIALES	Barreno de 5x1/8 pulg	und	20.00	04/03/2016	e		
5	MATERIALES	Cemento portland tipo I	bls	22.00	04/03/2016	e		
6	MATERIALES	Dinamita	kg	2.00	04/03/2016	e		
7	MATERIALES	Fulminante	und	1.00	04/03/2016	e		
8	MATERIALES	Material Chancado (1.20x0.20)	m3	24.77	04/03/2016	e		
9	MATERIALES	Mecha	m	4.00	04/03/2016	e		
10	MANO DE OBRA	Capataz A	hh	17.46	04/03/2016	e		
11	MANO DE OBRA	Capataz B	hh	17.46	04/03/2016	e		
12	MANO DE OBRA	Controlador (of)	hh	13.16	04/03/2016	e e		
13	MANO DE OBRA	Oficial	hh	13.16	04/03/2016	e e		
14	MANO DE OBRA	Operario	hh	13.43	04/03/2016	e		
15	MANO DE OBRA	Peon	hh	10.76	04/03/2016	e		
16	MANO DE OBRA	Perforista(Of.)	hh	15.50	04/03/2016	e		
17	EQUIPOS	Camion imprimador	hm	50.00	04/03/2016	e		
18	EQUIPOS	Cisterna 2000 galones	hm	30.00	04/03/2016	e		
19	EQUIPOS	Compresoras Neumaticas 250-330 PCM	hm	80.00	04/03/2016	e		
20	EQUIPOS	Compresoras Neumaticas 600-690 PCM	hm	50.00	04/03/2016	ê		
21	EQUIPOS	Martillos Neumaticos 29 KG	hm	45.00	04/03/2016	e		
22	EQUIPOS	Mezcladora 11 p3	hm	15.00	04/03/2016	e e		
23	EQUIPOS	Motoniveladora 125 HP	hm	185.02	04/03/2016	a l		
24	EQUIPOS	Motosierra	hm	6.00	04/03/2016	ê		



Fuente: Elaboración propia.

Reporte de recursos en gráfico estadístico circular. - es el gráfico estadístico circular generado de acuerdo a la incidencia en costos de los recursos que participan en presupuesto.



Figura 72: Reporte de incidencia Presupuesto.

Fuente: Elaboración propia.

4.4.4. PROGRAMACIÓN DE LA CONSTRUCCIÓN DE LA CARRETERA BELLA

A. MÉTODOS DE PROGRAMACIÓN DE OBRA

Tomando de referencia Ibáñez (2011), podemos afirmar que "la programación de obra tiene la finalidad de lograr el desarrollo óptimo de los trabajos al más bajo costo, empleando el menor tiempo posible y con el requerimiento mínimo de equipo y mano de obra" (p.237). Por ende, es muy importante elaborar una buena programación de obra para garantizar el cumplimiento de los objetivos definidos en el menor tiempo y costo bajo.

Para realizar una programación de obra se cuenta con herramientas que facilitan tal labor, siendo los principales los siguientes:

- Diagramas de redes PERT (Técnica de Evaluación y Revisión de Proyectos).
- Diagramas de redes CPM (Método de Ruta Critica).
- Diagramas de barras (GANTT).

Método PERT. - Es el método más indicado para los proyectos de investigación; en las cuales existe el problema de las estimaciones del tiempo y la posibilidad o riesgo de cumplir con determinados objetivos. Éste método fue creado a raíz de los complejos problemas de dirección y control que ofrecieron los proyectos espaciales, con actividades de base probabilísticas realizados por primera vez por el hombre. En resumen, podemos afirmar que el método PERT utiliza tiempos probabilísticas y determina fechas probables de terminación.

Método CPM. – Llamado también como el método de la ruta crítica. Su esencia es determinístico y se aplica a proyectos cuyas actividades son conocidas y existen experiencias de las tareas. El CPM asocia a cada proyecto un tiempo y un costo. En resumen, el método CPM considera tiempos fijos y tiende a la optimización de costos y tiempos, ya sea hallando el costo mínimo en el menor plazo o la duración mínimo del programa de menor costo.

De estos tres métodos, para programar proyectos de construcción de movimiento de tierras, el más recomendable es el CPM, debido a que las actividades son conocidas, y su duración se basa en los rendimientos estándar de las cuadrillas y equipos. Aunque, el método que más se usa es el diagrama de barras GANTT.

Sin embargo, ni uno de los tres diagramas clásicos, posee la capacidad de reflejar una relación gráfica entre el tiempo en que se está desarrollando la actividad y la localidad o el espacio en que la partida es ejecutada. Los diagramas tradicionales se adaptan muy bien en la programación de proyectos no lineales, sin embargo para proyectos lineales, que posee la característica en que tanto los equipos y las cuadrillas se trasladan a lo largo de la progresiva del proyecto, se requiere de la programación basado en el diagrama tiempo/espacio.

B. PROGRAMACIÓN DEL PROYECTO CON EL MS PROJECT (DIAGR. GANTT)

El Ms Project es el más usado para desarrollar una programación de obra y está basado en el diagrama Gantt.

El proceso a seguir es el siguiente:

 Primero se determina las principales partidas que se ejecutarán durante la ejecución de obra.

Nombre de tareas
1 TRABAJOS PRELIMINARES
1.1 LIMPIEZA Y DEFORESTACION
1.2 TRANSPORTE DE MATERIALES Y EXPLOSIVOS
1.3- TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO TOPOGRAFICO
2 EXPLANACIONES
2.1 CORTE EN MATERIAL SUELTO
2.2- CORTE EN ROCA SUELTA
2.3- CORTE EN ROCA FIJA
2.4- RELLENO CON EXCEDENTE DE CORTE
3 PAVIMENTOS
3.1 PERFILADO Y COMPACTADO DE SUB RASANTE EN ZONAS DE CORTE
3.2 AFIRMADO e= 0.20 m.
4 TRANSPORTES
5 OBRAS DE ARTE Y DRENAJE
6 PUENTE SOBRE RIO TIGRE L= 15.60 M.
7 SEÑALIZACION
Fuente: Elaboración propia.

Figura 73: Actividades principales del proyecto en estudio.

- b) Se estima la fecha de inicio y término de cada actividad
- c) Cada actividad se representa mediante una barra recta construida a escala conveniente, y la longitud de esta barra muestra la duración de la partida.
- d) Se hace una relación de las actividades, manteniendo el orden de ejecución; luego guardando el orden se grafican las barras que representan cada actividad, en una escala de tiempo.

Siguiendo los pasos principales para la construcción del diagrama Gantt, se obtiene que la duración del proyecto será aproximadamente 285 días tal como lo evidencia la figura inferior. La actividad que lleva mayor cantidad de días es el corte en material suelto, seguido de las obras de arte y drenaje, y la construcción del puente de 15.60m.

Nombre de tarea	Duración 👻	Comienzo 👻	Fin
CRONOGRAMA CONSTRUCCION CARRETERA BELLA	285 días	sáb 20/02/16	jue 01/12/16
TRABAJOS PRELIMINARES	35 días	sáb 20/02/16	sáb 26/03/16
LIMPIEZA Y DEFORESTACION	18 días	sáb 20/02/16	mié 09/03/16
TRANSPORTE DE MATERIALES Y EXPLOSIVOS	1 día	vie 25/03/16	sáb 26/03/16
TRAZO, NIVELACION Y REPLANTEO TOPOGRAFICO	28 días	jue 25/02/16	jue 24/03/16
EXPLANACIONES	256 días	sáb 27/02/16	mié 09/11/16
CORTE EN MATERIAL SUELTO	256 días	sáb 27/02/16	mié 09/11/16
CORTE EN ROCA SUELTA	32 días	lun 28/03/16	vie 29/04/16
CORTE EN ROCA FIJA	12 días	mié 16/03/16	lun 28/03/16
RELLENO CON EXCEDENTE DE CORTE	59 días	vie 12/08/16	lun 10/10/16
A PAVIMENTOS	28 días	jue 03/11/16	jue 01/12/16
PERFILADO Y COMPACTADO DE SUB RASANTE EN ZONAS DE CORTE	17 días	jue 03/11/16	dom 20/11/16
AFIRMADO e= 0.20 m.	25 días	dom 06/11/16	jue 01/12/16
> TRANSPORTES			
> OBRAS DE ARTE Y DRENAJE	155 días	dom 01/05/16	lun 03/10/16
> PUENTE SOBRE RIO TIGRE L= 15.60 M.	100 días	dom 01/05/16	mar 09/08/16
▷ SEÑALIZACION	3 días	lun 28/11/16	jue 01/12/16

Figura 74: Programación del proyecto Bella-José Santos Chocano (Diagrama Gantt).

Fuente: Elaboración propia.

C. PROGRAMACIÓN DEL PROYECTO CON EL SISTEMA KOSTEMP

La presente tesis plantea la programación de obra teniendo como base el diagrama tiempo/espacio. El diagrama tiempo/espacio, es una nueva forma de realizar programación de obra básicamente para proyectos lineales de construcción relacionados con movimiento de tierras. Son utilizados en las distintas industrias de la construcción, como carreteras, obras como tuberías de distribución, construcción de líneas de ferrocarril, saneamiento, ejecución de túneles, construcción de obras hidráulicas y ejecución de líneas de transmisión eléctrica. Sin embargo, en el Perú el uso de esta metodología no es muy conocida, No hay experiencias del uso del

software en el desarrollo de los proyectos. La razón fundamental, es el costo altísimo del software, y siendo el s10 el sistema de presupuestos con mayor presencia en el Perú no tiene incorporada esta metodología de programación.

Esta programación de obra comunica claramente el objetivo, al presentar los detalles que comprenden el proyecto entero y la programación en una misma vista. Por ello los beneficios clave del diagrama tiempo-camino son la presentación de datos visuales en representados a través del tiempo y el espacio en un plan desarrollado. La programación PERT tiene la ventaja de ser más analítica, mas no ofrece una conexión visual entre lo planificado y el proyecto.

Para la programación del proyecto Bella-José Santos Chocano mediante el diagrama tiempo/espacio, se maneja los siguientes parámetros: el eje del tiempo, el eje de la progresiva, las pendientes y las actividades del proyecto. El resultado de ésta programación se muestra en la figura inferior, del cual se irá describiendo paso a paso en líneas posteriores. La duración del proyecto será aproximadamente 277 días.



Figura 75: Programación del proyecto Bella-J.S. Chocano (Diagrama Tiempo-Espacio).

Fuente: Elaboración propia.

Una vez elaborado la programación de obra mediante el diagrama tiempo-espacio, el sistema Kostemp permite generar el diagrama de Gantt a partir de la programación basado en Tiempo-espacio. Los resultados son similares al Gantt elaborado con el Ms Project, sin embargo el Gantt del sistema Kostemp muestra la programación de las actividades no como una sola barra continua, sino como varias barras continuas. La ruta crítica son las actividades encerradas de rojo.

 Limpieza y deforestación (22 días)
 Image: 2016 Source Control Co

Figura 76: Programación del proyecto Bella-J.S. Chocano (Diagrama Gantt) Kostemp.

Fuente: Elaboración propia.

DESCRIPCIÓN GENERAL DEL DIAGRAMA TIEMPO-ESPACIO KOSTEMP

Para ingresar a la programación de obra, realizar click en la opción Diagrama tiempo-espacio y por defecto aparece la figura 77, que muestra 5 partes fundamentales del diagrama tiempo/espacio que se describe a continuación:

Figura 77: Diagrama tiempo – espacio construcción de carretera Bella.



Fuente: Elaboración propia.

- La parte resaltada por el color verde (letra A), de la figura anterior, representa el eje del tiempo (vertical). Indica las fechas de inicio y finalización de la partida programada.
- La parte resaltada por el color celeste (letra B), representa el eje de la progresiva (horizontal). Indica las progresivas de inicio y finalización de la partida programada.
- La parte resaltada por el color negro (letra C), muestra mediante líneas a las actividades programadas. En ellas existen actividades lineales y no lineales:
- Actividades lineales, donde la cuadrilla se mueve a lo largo de toda la progresiva, se representan con líneas inclinadas (línea color naranja, verde, azul, celeste, etc.). La pendiente de la línea de partidas representa la productividad o la velocidad con que desarrolla una cuadrilla el trabajo en campo. Las líneas que se cruzan representan las posibilidades de riesgo en la construcción de la obra.
- Actividades no lineales, lo que implica que las cuadrillas son estáticas, se simbolizan con bloques verticales de actividades. Para el presente estudio en la progresiva km 05+940 existe un puente de 15m de longitud.
- La parte resaltada por el color anaranjado (letra D), representa la leyenda de cada actividad programada. Por ejemplo, para el caso de estudio la línea color celeste representa la sub rasante, azul la capa afirmada de 0.20m y el color naranja excavación de material suelto.
- La parte resaltada por el color azul (letra E), representa el registro de las partidas programadas.

Definir nueva actividad en diagrama tiempo-espacio.

Para ingresar nueva actividad a programar hacer click en el botón "Nuevo", que aparece en el diagrama tiempo-espacio. El formulario presenta los siguientes campos a rellenar.

Tipo de Grafica	Color de linea			
Horizontal	v			
Partida del Presupue	sto			
Metrado partida	Rendimiento partida	Duracion partida	Leyenda	
AGREGAR FRENT	ES : 🕀 Dias Calendario 🍙			
1			Cancelar Gua	ardar

Figura 78: Definir nueva actividad en diagrama tiempo-espacio

Fuente: Elaboración propia.

- El primer campo a seleccionar de la figura 78, es el tipo de gráfica, que implica si la línea a dibujar es horizontal (actividad lineal) o vertical (actividad no lineal).
- El segundo campo a rellenar es de seleccionar el color de línea a dibujar. Por defecto el color de la línea es negro, y se recomienda personalizar el color cada vez que se define una nueva actividad o partida. Al hacer click en el pequeño cuadrado color negro aparece una ventana flotante con los colores a escoger.
- Para seleccionar el color sencillamente hay que desplazarse con el mouse encima de la paleta de colores, y luego dar click en ok. O para cancelar la operación hacer click en cancelar.



Figura 79: Definir color de línea diagrama tiempo-espacio.



 El tercer campo a rellenar es para el nombre de la partida. Este campo automáticamente nos da la opción de escoger una partida de entre las que fueron definidas en el desarrollo del presupuesto. Con la selección de la partida se obtiene el metrado y rendimiento correspondiente de la partida definida en el presupuesto. Con estos datos se calcula internamente el tiempo de duración de la actividad.

$$Tiempo_{(dias)} = \frac{metrado}{rendimiento}$$

Figura 80: Seleccionar partidas definidas en el Presupuesto.

Nueva actividad		x	
Tipo de Grafica Color de line: Horizontal T	3		
r			
 BASE GRANULAR (E=0.20 M) FACTOR DE COMPA CORTE DE MATERIAL SUELTO-m3 ESPACIADO Y COMPACTADO DE LA CARPETA ASF. LIMPIEZA Y DEFORESTACION-Ha PREPARACION DE LA MEZCLA ASFALTICA EN CAL ROCA FIJA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEINAD ROCA FIJA PERFORACION Y DISPARO-m3 ROCA SUELTA EXCAVACION, DESQUINCHE Y PEIN	CTACION=1.20-m2 ALTICA EN CALIENTE-m2 IENTE-m2 IO DE TALUDES-m2 IADO DE TALUDES-m3		
 ROCA SUELTA PERFORACION Y DISPARO-m3 SUB-BASE (E=0.20 M) FACTOR DE COMPACTACIO TRANSPORTE A LA OBRA DE MEZCLA ASFALTICA	N=1.20-m2 EN CALIENTE-m2		

Fuente: Elaboración propia.

Al seleccionar la partida del presupuesto, se obtiene el metrado correspondiente, el rendimiento de la partida y la duración de la actividad en días.

	Nueva actividad						
	Tipo de Grafica Horizontal Partida del Presupuesto CORTE DE MATERIAL SI	Color de linea					
	Metrado partida 153853.81 AGREGAR FRENTES : 👍	Rendimiento partida 430 Dias Calendario 🕜	Duracion partida 358	Leyenda corte mat. suelto			
. /				Cancelar Guardar			

Figura 81: Información de la partida seleccionada.

Fuente: Elaboración propia.

El icono cruz de la figura 81, es para programar el desarrollo de la actividad en uno o más frentes, o en todo caso desarrollar la programación de la actividad por progresiva. Por ejemplo, para el caso de estudio la partida que se desea programar es corte de material suelto. Se iniciará del km 0+000 hasta km 03+960, que corresponde a un metrado de 7409.735 m3, con un rendimiento de 530 m3/día. Y resultando 14 días. Luego del km 04+080 a km 04+480 con una duración de 8 días. Entres el km 3960 a 4080 existe roca suelta y luego roca fija.

Figura 82: Definir frentes de trabajo de la actividad seleccionada.

Tipo de Grafica	Color de linea			
Horizontal	•			
Partida del Presupuest	0			
CORTE EN MATER	IAL SUELTO-m3			
Metrado partida	Rendimiento partida	Duracion partida	Leyenda	
153853.81	530.00	290.29	Corte Mat. Suelt	0
AGREGAR FRENTES	:1 🕢 Dias Calendario 😿			
Metrado	Cuadrilla	Rendimiento	Duracion (dias)	
7409.735	1	530	14	
Fecha Inicio	Fecha Final	Progresiva Inicio	Progresiva Final	
01/03/2016	14/03/2016	0	3960	
-				
Metrado	Cuadrilla	Rendimiento	Duracion (dias)	1
Metrado 4122.44	2 Cuadrilla	Rendimiento 530	Duracion (dias) 8	(1)
Metrado 4122.44 Fecha Inicio	2 Cuadrilla 1 Fecha Final	Rendimiento 530 Progresiva Inicio	Duracion (dias) 8 Progresiva Final	(1

Fuente: Elaboración propia.

La figura 83, muestra el desarrollo de la actividad "AFIRMADO E=0.20M", subdividida en cuatro progresivas. El primero que comprende desde el km 0+000 hasta 03+960, que corresponde a la rehabilitación de la carretera. Este tramo comprende un metrado de 15980 m2 de afirmado. Se pretende ejecutar con 1 cuadrilla y con un rendimiento de 2270 m2/día (rendimiento del presupuesto), con lo cual el sistema calcula y se obtiene 7 días de duración de la actividad. Seguidamente se fija la fecha de inicio de la actividad, y la fecha de finalización obtiene el sistema mediante un cálculo interno.



Figura 83: Definir fecha inicial de la actividad

Fuente: Elaboración propia.

Asimismo, la segunda programación muestra que la actividad se desarrollará desde la progresiva Km 03+960 hasta la progresiva km 09+960. En este tramo comprende
un metrado de 23280 m2 de afirmado. Se pretende ejecutar con 1 cuadrillas y con un rendimiento de 2270 m2/día (rendimiento del presupuesto), con lo cual el sistema calcula y se obtiene 11 días de duración de la actividad.

Para esta opción hay que seleccionar la partida en la tabla partidas programadas, luego seleccionar una partida, click derecho y se tiene las opciones de modificar y eliminar la actividad seleccionada.



Figura 84: Opciones de actividades programadas tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Cuando se selecciona la opción modificar se presenta el formulario mostrado en la siguiente figura. Haciendo click en el icono cruz, AGREGAR FRENTES : • se puede agregar más frentes. Asimismo, con icono tacho, • se puede eliminar frentes. Luego de cada modificación click en el botón Guardar.

	Editar activid	ad				×		
	Tino de Grafico	Color de lines						
Nuevo	inpo de orante							
	Horizontal	•						
W 2016	Partida del Presupuest	0						
	CORTE EN MATER	IAL SUELTO-m3						
et '2016	Metrado partida	Rendimiento partida	Duracion partida	Leyenda				
	153853.81	530.00	290.29	Material su	elto			
1 2016	AGREGAR FRENTES	: 🕢 Dias Calendario 🖉						
ai 2016	Metrado	Cuadrilla	Rendimiento	Duracion (dias)	G	Ð		
	70926.92	2	530	67				
y '2016	Fecha Inicio	Fecha Final	Progresiva Inicio	Progresiva Final				
	01/03/2016	6/5/2016	0	5940				
ur '2016	Metrado	Cuadrilla	Rendimiento	Duracion (dias)	(•		
	82926.89	2	530	78				
e '2016	Fecha Inicio	Fecha Final	Progresiva Inicio	Progresiva Final				
0m 2000m	30/06/2016	15/9/2016	5955	10000			16000m	18000m
Limpieza y deforestacion Limpiez Description	a y			Cancelar	Guarda	e=0.20 m	🔶 sub rasa	nte 🔷 sub rasante
sub lasance — koca iija — koca	sue			Currectur	Guardu			
5 🔻 registros							Buscar :	
		Programacion	PARTIDAS PROGRAM					
Item Leyenda	Partida			Progr. inicio	Progr. fin	Fecha Inicio	Fecha fin	Actualizado
Programacion Roca suelta	ROCA SUELTA PERFORAC	ON Y DISPARO		10000	16500	01/07/2016	8/8/2016	20/07/2016 (18:58:27)
Dragramacion Material quelto	CORTE EN MATERIAL SUE	LTO		0	5940	01/03/2016	6/5/2016	20/07/2016 (18:54:38)
	THE PARTY OF				1000	01/00/2010		10101110101010101010

Figura 85: Formulario modificar actividad tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Detalles del diagrama tiempo-espacio.

La figura inferior muestra las gráficas de las actividades programadas. Para describirlo mejor se divide en tres áreas resaltadas.

- La parte resaltada de color verde (letra A), representa a las actividades lineales programadas desde la progresiva km 0+000 hasta la progresiva km 5+940.
- La parte resaltada de color anaranjado (letra B), representa a las actividades no lineales programadas desde la progresiva km 5+940 hasta la progresiva km 5+960. Específicamente en este tramo se halla un puente de concreto armado de 15.60m.
- La parte resaltada de color marrón (letra C), representa a las actividades lineales programadas desde la progresiva km 5+960 hasta la progresiva km 9+600.
- La parte resaltada de color celeste (letra D), representa a las actividades lineales programadas desde la progresiva km 09+600 hasta la progresiva km 19+500.

Lo que implica que el desarrollo de las actividades se realizará en tres frentes: Habrá un frente que ejecute la construcción de un puente de concreto armado de 15.60m, en la progresiva km 05+940; luego se desarrollaran las partidas de la rehabilitación y construcción de una carretera desde el km 0+000 hasta el km 09+600; y finalmente habrá un tercer frente que construya la carretera desde el km 09+600 hasta el km 19+500.



Figura 86: Detalles del diagrama tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

En la figura se observa que hay líneas que cubren todo el tramo de construcción, mientras otras son entrecortadas. Lo que implica que hay actividades que se realizarán por todo el tramo de la carretera, por ejemplo, la sub rasante, el afirmado de 0.20m, etc. Y otras actividades como corte roca fija solo por pequeños tramos, corte de roca suelta, etc.

Asimismo, en la figura 87, al pasar el mouse encima de la línea celeste se obtiene que esta línea corresponde a la actividad afirmado, y que tiene como punto de partida en la progresiva km 0+000 con fecha 17 de octubre del 2016 y termina el 23 de noviembre del 2016. Así sucesivamente, si se desea obtener información de cada línea graficada, simplemente hay que pasar el mouse encima de la línea.



Figura 87: Detalle tipo 1 de la leyenda diagrama tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Asimismo, para las actividades no lineales, se obtiene la información detallada, al pasar el mouse por la línea vertical.



Figura 88: Detalle tipo 2 de la leyenda diagrama tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Finalmente se presenta en la figura 89, el diagrama tiempo-espacio completo para la programación lineal en la construcción de la carretera Bella.



Figura 89: Diagrama tiempo-espacio en carreteras.

Fuente: Elaboración propia.

5. Módulo control con diagrama tiempo-espacio.

Aparte de planificar las actividades de un proyecto con el diagrama tiempoprogresiva, el sistema permite controlar esta programación.

Para lo cual hay que ingresar al mismo módulo de programación lineal, y seleccionar en el combobox la opción Control, tal como se evidencia en la figura inferior.



Figura 90: Control de actividades programadas con diagrama tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Una vez seleccionado la opción control, se genera el diagrama tiempo progresiva, de las actividades programadas más el avance real de dichas actividades.

Figura 91: Diagrama de control de actividades programadas tiempo-espacio.



Fuente: Elaboración propia.

Descripción del diagrama control tiempo-espacio.

Como se evidencia en la figura 92, aparecen nuevas líneas punteadas, casi paralelas a las líneas sólidas de color: azul, naranja, marrón y color verde.

La línea de color verde grafica la programación de la actividad LIMPIEZA Y DEFORESTACIÓN. En el primer frente de trabajo dicha actividad inicia el 20 de febrero del 2016 y termina el 27 de febrero del 2016. Cada avance diario de esta actividad se va actualizando, siendo la última actualización de avance el 05 de marzo del 2016. Estos avances se van graficando con la línea tipo punteada de color verde. Y se puede concluir que el desarrollo de la actividad LIMPIEZA Y DEFORESTACIÓN, en el primer frente (lado izquierdo de la figura 92) hay una pequeña demora a lo planificado, lo mismo que en el segundo frente, hay una demora, pues la gráfica de la línea verde evidencia una brecha entre lo programado y lo ejecutado.



Figura 92: Programación y control de actividades programadas tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

Asimismo, la gráfica de la línea naranja, que representa a la actividad CORTE DE MATERIAL SUELTO, muestra que la ejecución va holgado en cuanto a lo programado, pues la línea punteada se halla por debajo de lo programado, lo que implica afirmar que posiblemente esta actividad en ambas frentes se terminen antes del tiempo programado.

Más por el contrario, la línea marrón, CORTE DE ROCA SUELTA, muestra un ligero retraso a lo programado. Y la línea azul, desde el km 0+000 hasta 05+940 que representa afirmado, también evidencia un retraso a lo programado, aunque a la fecha ya se concluyó la actividad programada.

Actualización del diagrama control tiempo-espacio.

Para alimentar la base de datos con la información del avance diario de las actividades desarrolladas hay que seleccionar la partida que se presenta en la parte inferior de la figura 93, y escoger la opción modificar. Sin embargo, vale aclarar que la partida seleccionada debe poseer el ítem "Control", y no "Programación".



Figura 93: Opciones de control de actividades programadas tiempo-espacio.

La siguiente figura presenta el formulario para alimentar el avance diario de las actividades desarrolladas. Siendo los dos únicos parámetros a ingresar: la fecha de actualización y progresiva final.

Fuente: Elaboración propia.

lov '2016 —		Actualizar activi	dad				×		
hlueue		Tipo de Grafica	Horizontal			Ŧ			
1NUEVO		Color de linea					_	-	
2016		Partida	Material suelto						
		Fecha Inicio		Progresiva Inicio					
'2016 —		01/03/2016		0					
-		Eacha Einal		Progresiva Einal					
		04/0E/2016		F040					
							_		
2016 —					Cancela	Gua	rdar	16000m	18000m
01				Progresiva					
0r impieza y d firmado e= ab rasante y regis	n 2000m leforestacion → Limpieza y d :0.20 m + Afirmado e=0.20 • Roca fija → Roca fija	leforestacion → Limpieza y d m → Afirmado e=0.20 m → Roca suelta → Roca sue	eforestacion → Limp ● Afirmado e=0.20 m Ita → Material suelto	Progresiva nieza y deforestacion → ♥ Lim	pieza y defore sub rasante aterial suelto	stacion – – sub r – Materi	► Limpieza y defc asante → sub i ial suelto 📕 Pu	orestacion 🔸 rasante 📥 sul iente Buscar :	Afirmado e=0.20 m b rasante •●∙ sub rasa
0r impieza y d firmado e= ab rasante y regis	n 2000m leforestacion → Limpieza y d 0.20 m → Afirmado e=0.20 → Roca fija → Roca fija	leforestacion → Limpieza y d m → Afirmado e=0.20 m → Roca suelta → Roca sue	eforestacion Limp • Afirmado e=0.20 m Ita -=- Material suelto Control	Progresiva ieza y deforestacion Lim, Afirmado e=0.20 m Material suelto Ma Material suelto	pieza y defore • sub rasante aterial suelto S	stacion 🚽 🛨 sub r 🄶 Materi	 Limpieza y defo asante sub i ial suelto Pu 	orestacion +++ rasante -+> sul iente Buscar :	Afirmado e=0.20 m b rasante 🔸 sub rasa
or impieza y d firmado e= ab rasante : ▼ regis Item	n 2000m Veforestacion → Limpieza y d 0.20 m → Afrimado e=0.20 → Roca fija → Roca fija 205 Leyenda	deforestacion → Limpieza y d m → Afirmado e=0.20 m → → Roca suelta → Roca sue Partida	eforestacion 🛶 Limn Afrimado e=0.20 m Ita 📲 Material suelto Control	Progresiva ieza y deforestacion • • Lima + Afirmado e=0.20 m • • Material suelto • • Ma • PARTIDAS PROGRAMADA	pieza y defore sub rasante sterial suelto S rogr. inicio	stacion sub r Materi Progr. fin	Limpieza y defe asante sub i ial suelto Pu Fecha inicio	orestacion 🔸 sul rente 🗢 sul Buscar : Fecha fin	Afirmado e=0.20 m b rasante 🔶 sub rasa Actualizado
or impieza y o firmado e= ub rasante ; regis Item Control	n 2000m Jeforestacion → Limpieza y d 0.20 m → Afirmado = 0.20 → Roca fija → Roca fija Nos Leyenda Afirmado e=0.20 m	deforestacion → Limpieza y d m → Afirmado e=0.20 m → Roca suelta → Roca sue Partida AFIRMADO E=0.20	eforestacion 🛶 Limg • Afirmado e=0.20 m Ita 📲 Material suelto Control	Progresiva ieza y deforestacion * Linn + Afirmado e=0.20 m * Material suelto * M PARTIDAS PROGRAMADAS P	pieza y defore sub rasante aterial suelto S rogr. inicio	stacion sub r Materi Progr. fin 5940	Eimpieza y defa asante sub i al suelto Pu Fecha inicio 15/04/2016	restacion ++ rasante + sui Buscar : Fecha fin 20/05/2016	Afirmado e=0.20 m b rasante

Figura 94: Actualizar el control de actividades programadas tiempo-espacio.

Fuente: Elaboración propia.

CAPÍTULO V RESULTADOS Y ANÁLISIS DE RESULTADOS

En este último capítulo se desarrolla la parte final del proyecto, que consiste en mostrar los resultados obtenidos de la aplicación del software Kostemp en los proyectos lineales de movimiento de tierras.

5.1. RESULTADOS GENERAL DE LA INVESTIGACIÓN

5.1.1. ANÁLISIS DE COSTOS EN LA GESTIÓN DE PROYECTOS DE BRYNAJOM S.R.L.

Del Gráfico inferior se puede afirmar:

- Los costos respecto al software en la empresa Brynajom antes y después de la aplicación del sistema Kostemp sí varían. Se reduce de S/. 28,553.93 a S/. 6,000.
- Los costos respecto a otros en la empresa Brynajom S.R.L., antes y después de la aplicación del software Kostemp descienden de S/. 57,600.00 a S/. 3,600.00.



Gráfico 3: Análisis comparativo de costos en la gestión de proyectos.

Fuente: Elaboración propia.

5.1.2. ANÁLISIS DE TIEMPOS EN EL FLUJO DE INFORMACIÓN EN LA GESTIÓN DE PROYECTOS

De los resultados se puede afirmar:

- El tiempo que la oficina técnica principal se demora para compartir información a la oficina técnica en obra (luego actualizar la información) se reducen de 2 horas a 2 minutos, tras la aplicación del software Kostemp.
- El tiempo que se demora en el registro de la información en obra (ingreso/salida de trabajadores, asignación de actividades, registro de reportes, etc.) se reduce de 3.0 horas a 1.25 horas, tras la aplicación del software Kostemp.
- El tiempo que se demora en digitar la información recogida en campo y luego enviar a la oficina principal se reduce de 7.8 horas a 2 minutos, tras la aplicación del software Kostemp en la empresa.
- El tiempo que se demora la oficina principal en actualizar la información y generar indicadores de gestión se reduce de 2.0 horas a 2.0 minutos, tras la aplicación del software Kostemp en la empresa.
- Finalmente, se evidencia en la figura inferior, que el tiempo total para acceder a la información en las oficinas se reduce de 14.84 horas a 1.32 horas.



Gráfico 4: Análisis comparativo de tiempos en el flujo de información en la gestión de proyectos

Fuente: Elaboración propia.

5.1.3. ANÁLISIS CUALITATIVO DE KOSTEMP

Kostemp gestiona la información en tiempo real integrando el cálculo de presupuestos, los rendimientos de las maquinarias, la programación lineal basada en el diagrama tiempo-espacio y el control de la programación en obra.

Las ventajas cualitativas de Kostemp, respecto a los sistemas clásicos y tradicionales como S10 y Ms Project, se muestran en la tabla inferior.

KOSTEMP	S10 Y MS PROJECT
ACCESO AL SI	STEMA
A Kostemp se accede a través de Internet desde cualquier parte del mundo y desde cualquier dispositivo móvil (Celular, Tablet, etc.).	S10 y Ms Project son sistemas que sólo se acceden en las oficinas y computadoras instaladas (funcionan sólo en la computadora local).
MÓDULO RENDIMIENTO I	DE MAQUINARIAS
 Kostemp desarrolla el rendimiento de maquinarias de tres maneras: ✓ Calcula y almacena el rendimiento obtenidos mediante parámetros, de las principales maquinarias de movimiento de tierras (excavadora, tractor, motoniveladora, rodillo, volquete, etc.). 	 El sistema S10 desarrolla el rendimiento de maquinarias de la siguiente manera: ✓ S10 sólo presenta el cálculo de rendimiento del volquete para transporte de material.

Tabla 24: Análisis cualitativo de Kostemp respecto a S10 y Ms Project.



Asimismo Kostomo o trovés del distances (la successione	
Asimismo, Kostemp a traves del diagrama tiempo-	este diagrama, controla el tiempo de cada
\checkmark Controlar el tiempo de cada actividad	
\checkmark Localizar las actividades en una progresiva o	State & data State
espacio	(1994)の1992(1995)の1992(1995) (1994)の1992(1995)の1993(1995) (1994)の1993(1995)の1993(1995) (1994)の1993(1995)の1993(1995) (1994)の1993(1995)の1993(1995) (1994)の1993(1995)の1993(1995) (1994)の1993(1995)010(1995) (1994)010(1995)000(1995)0
	1440, WHEACOWYREULATEO TOPOGRAFIO 21 dia jez Klavija je klavija • BPUNACOWIS • BPUNACOWIS
Nov '2016	CONTE DN MATERIAL SLED.0 26 년호: 3월 20/00/5 19년 2011/10 19
	CORTER NOCA RUA LI 26 km wild kajnajné km zajnajné v zajnajné
Set '2016 Puente L=15.60m	ANUMENTOS Zádas jeetizujas jeetizujas Pertustor convertaciones pasasantem izidais jeetizujas zonasti ocone zonasti ocone
Progresiva: 5940 Fecha inicio: 4-May-2016	AFRANLO e 0.01m. 25 dia: dom 6/11/16 je 11/2/16 I TRANSIOTES
G Jul '2016	0.000/35 REATE 10.0590/0E 155 data dava trijločji k katijični je 10.0590 real 10.05
	sevence de Construire e
May '2016	Diagrama de Ganit no permite localizar
Mar '2016	espacio.
	 rampoco permite visualizar la velocidad de cada actividad y ai evieta
Ees 12015	velocidad de cada actividad y si existe
0m 2500m 5000m 7500m 10000m 12500m	Ciuce de actividades.
Vieuelizer le velocided de code octivided v ci	✓ Y finalmente, el diagrama de Ganti no
visualizar la velocidad de cada actividad y si ovisto cruco do actividados	visualiza el sentido de ejecución de las
	actividades.
✓ Visualizar el sentido de ejecución de las	
actividades.	
9 DIAGRAMA TIEMPO - PROGRESIVA	
óm Stólom 1000om 1500om 2000om 5000om 5000om 4000om 4000om 5000om 5000om 6000om 6000om 7000om 7500om	
MODULO CONTROL DE PROG	
Kostemp ofrece un diagrama tiempo-espacio en el	El programa Ms Project a través del
que se muestra el gráfico de las actividades	diagrama de Gantt lleva el control de la
programadas y las actividades ejecutadas, es un	programación de obra, pero teniendo sólo
diagrama que presenta lo planeado versus lo real.	como parámetro el tiempo.
Las líneas sólidas representan lo programado. v las	
líneas punteadas representan lo avanzado en lo	
real.	





5.2. PRUEBA DE HIPÓTESIS

5.2.1. COMPROBACIÓN DE HIPÓTESIS PARA COSTOS EN GESTIÓN DE PROYECTOS

a) Formulación de la hipótesis:

Ho: No existe diferencia significativa entre los costos de la gestión de proyectos lineales antes y después de la aplicación del software Kostemp.

Ho:
$$\overline{X}_{PRE} = \overline{X}_{POST}$$

Ha: Existe diferencia significativa entre los costos de la gestión de proyectos lineales antes y después de la aplicación del software Kostemp.

Ha:
$$\overline{X}_{PRE} \neq \overline{X}_{POST}$$

b) Nivel de significación:

 α =0.05 a un 95% de nivel de confianza

c) Determinación de la prueba:

El estadístico de prueba adecuado, para la comparación de medias del mismo grupo fue el análisis de Prueba del T de Student para las muestras relacionadas.

d) Software utilizado:

El cálculo estadístico se realizó a nivel del software SPSS v.22 IBM.

e) Obtención de tabla de datos por el software:

Se determinó el área de aceptación o rechazo de la hipótesis nula o estadística, según el valor de la significancia estadística bilateral, mostrándose esta en la siguiente tabla.

Tabla 25: Estadística de pruebas relacionadas evaluada para costos.

		Media	N	Desviación estándar	Media de error estándar
Par1	Costo_Tradicional	9573,1543	7	11471,56212	4335,84293
	Costo_Kostemp	6351,1643	7	12791,20536	4834,62119

Fuente: Elaboración propia.

Tabla 26: Prueba de muestras relacionadas evaluada para costos.

		Diferencias emparejadas							
			Desviación	Media de error	95% de intervalo de confianza de la diferencia				Sia
		Media	estándar	estándar	Inferior	Superior	t	gl	(bilateral)
Par 1	Costo_Tradicional - Costo_Kostemp	3221,990	2505,4556	946,973	904,83	5539,15000	3,4	6	,014

Fuente: Elaboración propia.

f) Decisión Estadística:

Si el valor de la probabilidad P-valor $\leq \alpha$, rechaza la Ho (se acepta Ha).

Si el valor de la probabilidad P-valor $\geq \alpha$, no rechaza la Ho (se acepta Ho).

g) Conclusión Estadística:

Se rechaza la hipótesis nula, por lo tanto se acepta la hipótesis alterna, ya que la significancia bilateral es menor que 0.05.

Las diferencias son significativas estadísticamente a un 99% de nivel de confianza, demostrándose que después de la aplicación del Software Kostemp se logró disminuir significativamente los costos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras. (p=0.014)

5.2.2. COMPROBACIÓN DE HIPÓTESIS PARA TIEMPOS EN GESTIÓN DE PROYECTOS

a) Formulación de la hipótesis:

Ho: No existe diferencia significativa entre los tiempos de la gestión de proyectos lineales antes y después de la aplicación del software Kostemp.

Ho:
$$\overline{X}_{PRE} = \overline{X}_{POST}$$

Ha: Existe diferencia significativa entre los tiempos de la gestión de proyectos lineales antes y después de la aplicación del software Kostemp.

Ha:
$$\overline{X}_{PRE} \neq \overline{X}_{POST}$$

b) Nivel de significación:

 α =0.05 a un 95% de nivel de confianza

c) Determinación de la prueba:

El estadístico de prueba adecuado, para la comparación de medias del mismo grupo fue el análisis de Prueba del T de Student para muestras relacionadas.

d) Software utilizado:

El cálculo estadístico se realizó a nivel del Software SPSS v.22 IBM.

e) Obtención de tabla de datos por el software:

Se determinó el área de aceptación o rechazo de la hipótesis nula o estadística, según el valor de la significancia estadística bilateral, mostrándose esta en la siguiente tabla.

		Media	N	Desviación estándar	Media de error estándar
Par 1	Tiempo_Tradicional	28,0000	5	19,55761	8,74643
	Tiempo_Kostemp	3,4000	5	1,51658	,67823

Tabla 27: Estadística de pruebas relacionadas evaluada para tiempos.

Fuente: Elaboración propi	a.
---------------------------	----

Tabla 28: Prueba de muestras relacionadas evaluada para tiempos.

		Diferencias emparejadas							
			Media de Desviación error		95% de intervalo de confianza de la diferencia				Sig
		Media	estándar	estándar	Inferior	Superior	t	gl	(bilateral)
Par 1	Tiempo_Tradicional - Tiempo_Kostemp	24,6000	18,71630	8,37019	1,36064	47,83936	2,94	4	,042

Fuente: Elaboración propia.

f) Decisión Estadística:

Si el valor de la probabilidad P-valor $\leq \alpha$, rechaza la Ho (se acepta Ha).

Si el valor de la probabilidad P-valor $\geq \alpha$, no rechaza la Ho (se acepta Ho).

```
P-valor = 0.042 < α=0.05
```

g) Conclusión Estadística:

Se rechaza la hipótesis nula, por lo tanto se acepta la hipótesis alterna, ya que la significancia bilateral es menor que 0.05.

Las diferencias son significativas estadísticamente a un 99% de nivel de confianza, demostrándose que después de la aplicación del Software Kostemp se logró disminuir significativamente los tiempos en la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras. (p=0.042).

CONCLUSIONES

- La aplicación del software Kostemp influye significativamente en la eficiencia operativa de la gestión de proyectos lineales de movimiento de tierras en la empresa Brynajom S.R.L; pues de tener un costo en las herramientas TI de S/. 121,012.08 se reduce a S/. 44,458.15 y de emplear 14.84 horas para tener la disponibilidad de la información en todas las oficinas se reduce a 1.32 horas.
- Kostemp gestiona la información en tiempo real en la elaboración de presupuestos, la programación de obra basado en diagrama tiempo-espacio, el control de la programación de obra, los reportes de las maquinarias y tareo del personal.
- 3. El sistema Kostemp a través del diagrama tiempo-espacio permite controlar el tiempo de cada actividad, permite localizar las actividades en una progresiva o espacio. Asimismo, visualiza la velocidad de cada actividad y alerta si existe cruce de actividades. Y finalmente, visualiza el sentido de ejecución de las actividades programadas.
- 4. Los rendimientos de las maquinarias para movimiento de tierras se obtienen de tres maneras: por cálculos basados en fórmulas establecidas, por catálogo de los fabricantes y por medición de datos en la misma obra.
- Los valores más exactos de los rendimientos de las maquinarias son los obtenidos en la obra. Y son los valores que se deben usar en los Análisis de Costos Unitarios (ACU) de los presupuestos y consecuentemente en la programación de obra.
- 6. Las herramientas informáticas de desarrollo de software están muy ligadas a la carrera de la ingeniería civil. Y el lenguaje de programación web (PHP, JavaScript y Ajax), se complementan muy bien con la base de datos Mysql, y sirven para desarrollar aplicaciones de cualquier índole en el campo de la ingeniería.

RECOMENDACIONES

- Completar el módulo de fórmula polinómica para el sistema desarrollado para que la aplicación on line sea más completa.
- 2. El uso del diagrama tiempo-espacio se recomienda en proyectos lineales (donde la cuadrilla se mueve a lo largo de toda la progresiva) como: carreteras, obras de tuberías de distribución, construcción de líneas de ferrocarril, saneamiento, ejecución de túneles, obras hidráulicas y ejecución de líneas de transmisión eléctrica.
- 3. A las empresas que desarrollan proyectos de movimiento de tierras, se recomienda realizar mediciones directas en obra del rendimiento de sus maquinarias por cada partida, para luego almacenar y así obtener una base de datos local en proyectos de movimiento de tierras.
- 4. Se recomienda a la carrera de ingeniería civil considerar en el Plan de Estudio desarrollar cursos básicos de programación y base de datos para que el profesional egresado de la carrera no tenga limitación en cuanto a la sistematización de algunos procesos de cálculo dentro de su labor cotidiana.

REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- 1. Alberto Tabeada Jiménez. "Fundamentos De Uml". (1º edición).
- 2. Alcaraz Soria, Javier. "Gestión de Proyectos". Edit. Omega. Agosto 2007.
- Barber Lloret, Pedro. "Maquinaria de obras públicas II: Máquinas y equipos" (4^a edición) (2006).
- Castillo Aristondo, Rodolfo. "Fórmulas polinómica de reajuste automático en obras de construcción". Capeco – 2º edición.
- Ceballos Sierra, Javier. Java TM 2, Curso de Programación. Edit. Alfaomega. Marzo 2000.
- Crovetto Huerta, Christian y Alarcón Herrera, Erika. "Base de Datos en MySQL 5.5".
 Edit. Megabyte. Octubre 2004.
- Charles Peter Ratchet, "Part 4 Information Modeling Manual IDEF1 Extended". Diciembre 1985.
- Gil rubio, Javier y Tejedor Cerbel, Jorge. "Creación de sitios web con PHP 5". McGraw-Hill. Diciembre 2005.
- Gutiérrez Paredes, Víctor y Serrano Chávez, Elisvan (2015). "Sistematización del control de costos en pequeñas empresas de construcción civil". Tesis para optar el título de ingeniero civil en la Universidad Peruana de Ciencias Aplicadas.
- 10. Guía de los fundamentos para la dirección de proyectos (Guía del PMBOK). Quinta edición.
- 11. Grupo de Investigación Ciencia y Sociedad de la Universidad de Cartagena. "Rendimientos de maquinaria pesada en la ciudad de Cartagena tomando como caso de estudio: las obras de urbanismo Coral Lakes en el km 13 vía Barranquilla y Zona Franca Parque Central ubicado en la variante Cartagena, sector aguas prietas. Calle 1 Cra 2-5." Julio 2014.
- Hernández Sampieri, Roberto. "Metodología de la investigación". México. Edit. Mc Graw Hill. Noviembre 2007.
- Ibáñez, Walter. "Costos y Tiempos en Carreteras". Lima- Perú. Edit. Macro. Noviembre 2011.
- Ibáñez, Walter. "Manual de costos y presupuestos de obras hidráulicas y de saneamiento". Lima- Perú. Edit. Macro. Julio 2012.

- Lage Cal, Susana. "Planificación y control de proyectos lineales repetitivos". Julio 2012.
- 16. Luna González, Claudio. "Propuesta para la elaboración de presupuestos por medio de una metodología estructurada y herramientas de cómputo, como opción alternativa al software existente, para su uso en la dirección general de ingenieros de la secretaría de la defensa nacional". Tesis para grado de maestro en ingeniería civil con especialidad en administración de la construcción. Universidad Iberoamericana. Mexico-2010.
- 17. Manual de rendimiento de Caterpillar, Ed. 31. Octubre 2000.
- Meneses castellanos, Paola Andrea. "Sistematización de la información de costos y presupuestos del proyecto sistema integrado de transporte masivo de Bucaramanga – Metrolínea". Tesis para el título de ingeniero civil. Universidad Industrial de Santander. Colombia – 2010.
- 19. Peurifoy, R. L. "Métodos planeamiento y equipos de construcción". México 1969.
- 20. Ramírez R. "La tecnología de información y las empresas". Santiago-Chile; 2008.
- Ramos Salazar, Jesús. "Costos y presupuestos en edificaciones". Lima- Perú. Edit. Gesco S.R.L. diciembre 2010.
- Tiktin, Juan. "Procedimientos generales de construcción- Movimiento de Tierras". Setiembre 1997.
- 23. Torres Estrada, Juan Carlos. "Gestión del control de maquinaria pesada en obras viales usando tecnologías de la información". Tesis para grado de maestro en ingeniería civil. Universidad Nacional de Ingeniería. Perú -2011.
- Vargas, R. "La maquinaria pesada en movimientos de tierras (descripción y rendimientos)", Licenciatura en ingeniería de construcción, Instituto tecnológico de la construcción, México 1999.
- Welling Luke y Thomson Laura. "PHP and MySQL Web Development". Anaya. Madrid, 2010.

ANEXOS

ANEXO 1. CÓDIGO FUENTE JQUERY DE LA FUNCIÓN ANÁLISIS DE COSTOS UNITARIOS (ACU)

function operar_acu(){

var catjornada=parseFloat(\$('a#catjornada').text());

var catrendimiento =parseFloat(\$('a#catrendimiento').text());

var codacu =\$('#codacu').val();

var dataenviar=";

var num=\$('#tabla-lista-catpartida-acu tbody tr').length;

if(num!=0){

```
for(inicio=0;inicio<=1;inicio++){</pre>
```

var manodeobra=0; var material=0; var equipo=0; var subcontrato=0; var subpartida=0;

\$("#tabla-lista-catpartida-acu tbody tr").each(function (i) {

var codacudetalle,codclasifniv,codunidad,codrecursoacu,cuadrilla,cantidad,precio, parcial,tempor;

```
$(this).children("td").each(function (j) {
```

switch (j) {

case 0:

codacudetalle = \$(":first-child", this).val();

break;

case 1:

```
codclasifniv = $(":first-child", this).val();
break;
```

case 2:

codrecursoacu = \$(":nth-of-type(1)", this).val(); codunidad = \$(":nth-of-type(2)", this).val(); break;

case 3:

cuadrilla = \$(":first-child", this).val();

break;

case 4:

if(codclasifniv==1 || codclasifniv==3){

```
if(codunidad=="%mo"){
cantidad = $(":first-child", this).val();
} else {
cantidad = ((catjornada*cuadrilla)/catrendimiento).toFixed(4);
$(":first-child", this).val(cantidad);
}
} else {
cantidad = $(":first-child", this).val();
}
break;
```

case 5:

```
if(codunidad=="%mo"){
```

```
var manoobratemp= $('#manoobraSUM1').val();
$(":first-child", this).val(manoobratemp);
precio = $(":first-child", this).val();
} else {
precio = $(":first-child", this).val();
}
break;
```

case 6:

if(codunidad=="%mo"){

var tempor=((cantidad/100)*precio).toFixed(2);

\$(":first-child", this).val(tempor);

parcial = parseFloat(tempor).toFixed(2);

} else {

```
parcial = parseFloat((cantidad*precio)).toFixed(2);
```

```
$(":first-child", this).val(parcial);
```

}

break;

```
}
```

if(codclasifniv==1){

manodeobra=manodeobra+parseFloat(parcial);

} else if(codclasifniv==2){

material=material+parseFloat(parcial);

} else if(codclasifniv==3){

equipo=equipo+parseFloat(parcial);

```
} else if(codclasifniv==4){
```

subcontrato=subcontrato+parseFloat(parcial);

} else if(codclasifniv==5){

subpartida=subpartida+parseFloat(parcial);

}

if(inicio==1){

if(codacudetalle!=undefined){

dataenviar=

codacudetalle+'&'+codrecursoacu+'&'+cuadrilla+'&'+cantidad+'&'+precio+'&'+parcial+'&'+c odunidad+'&'+codclasifniv+'/'+dataenviar;

}

```
});
```

\$('#manoobraSUM1').val(manodeobra.toFixed(2));

}

\$('#materialSUM1').val(material.toFixed(2));

\$('#equipoSUM1').val(equipo.toFixed(2));

\$('#subcontratoSUM1').val(subcontrato.toFixed(2));

\$('#subpartidaSUM1').val(subpartida.toFixed(2));

\$('#preciounitarioSUM1').val((parseFloat(manodeobra.toFixed(2))+

parseFloat(material.toFixed(2))+

parseFloat(equipo.toFixed(2))+

parseFloat(subcontrato.toFixed(2))+

parseFloat(subpartida.toFixed(2))).toFixed(2));

}

var preciounit=\$('#preciounitarioSUM1').val();

dataprin=

codacu+'&'+manodeobra.toFixed(2)+'&'+material.toFixed(2)+'&'+equipo.toFixed(2)+'&'+su bcontrato.toFixed(2)+'&'+subpartida.toFixed(2)+'&'+preciounit;

//====ajax para grabar acu_detalle

var parametros = {

"CLASE" : 'CATALOGOPARTIDA',

"METODO" : 'update_acudetall',

"DATA_PRIN" : dataprin,

"DATA_DETALLES" : dataenviar

};

\$.ajax({

type:"POST",

url:"controllers/Controller.php",

data:parametros,

beforeSend: function () {},
success:function(respuesta)
{
//alert(respuesta)
}
});

}

ANEXO 2. CÓDIGO FUENTE PHP Y JQUERY DEL FORMULARIO DIAGRAMA TIEMPO-PROGRESIVA

<?php

require_once '../../models/ModelSession.php';

ModelSession::open();

require_once '../../core/CoreDataBase.php';

require_once '../../models/ModelGraficotp.php';

\$id_graficotp=\$_POST["CODGRAFICOTP"];

\$pc=\$_POST["PC"];

\$model=new ModelGraficotp();

\$lista=\$model->select_data_grafidetall(\$id_graficotp,\$pc);

\$range = ";

\$average = ";

```
for ($i=0; $i < count($lista); $i++){
```

```
if ($lista[$i]['tipo']==1) { //linea tipo horizontal
```

```
if ($lista[$i]['pc']=="P") { //controla tipo de linea programacion y control
    $dashStyle="Solid";
} elseif ($lista[$i]['pc']=="C"){
    $dashStyle="shortdot";
}
$average = '{
```

```
name: "'.$lista[$i]['nombre'].'",
```

data:

[['.\$lista[\$i]['tramoinicio'].','.\$lista[\$i]['fechainicio'].'],['.\$lista[\$i]['tramofin'].','.\$lista[\$i]['fechafin '].'],['.\$lista[\$i]['tramofin'].', null]],

```
lineWidth:3,
  zIndex: 1,
  color: "'.$lista[$i]['color'].'",
  dashStyle: "'.$dashStyle.'"
},'.$average;
```

```
}elseif ($lista[$i]['tipo']==2){ //linea tipo vertical
```

```
range = '
```

```
name: "'.$lista[$i]['nombre'].'",
```

data:

}

[['.\$lista[\$i]['tramoinicio'].','.\$lista[\$i]['fechainicio'].','.\$lista[\$i]['fechafin'].'],['.\$lista[\$i]['tramofin

'].','.\$lista[\$i]['fechainicio'].','.\$lista[\$i]['fechafin'].'],['.\$lista[\$i]['tramofin'].', null, null]],

```
lineWidth: 4,
       linkedTo: ":previous",
       color: "'.$lista[$i]['color'].'",
       fillOpacity: 0,
       showInLegend: true,
       marker: {
          lineColor: "'.$lista[$i]['color'].'"
       }
     },'.$range;
       ?>
<div class="modal" id="myModal-Graficotpdetall-Add" ></div>
<div class="modal" id="myModal-Graficotpdetall-Edit" ></div>
```

```
<div class="modal" id="myModal-Graficotpdetall-Delete" ></div>
```

<div class="left-btn"><a href="#myModal-Graficotpdetall-Add" id="modal-graficotpdetall-add" role="button" cod='<?php echo \$id_graficotp; ?>' pc='<?php echo \$pc; ?>' data-toggle="modal" class="btn">Nuevo

</div>

<input type="hidden" id="txtid_graficotp" value="<?php echo \$id_graficotp; ?>">

<div id="menu-div-graficotpdetall" style="z-index: 50; display: none" >

role="button" data-toggle="modal">

<i class="icon-edit"></i> Modificar

class="menu-li" id="eliminar-graficotpdetall" href="#myModal-Graficotpdetall-Delete" role="button" data-toggle="modal">

```
 <i class="icon-trash"></i>&nbsp;Eliminar
```

</div>

<div class="cuerpo">

<div id="container" style="width: 100%; height: 500px;"></div> <!-- medidas de la
pantalla de imagen -->

```
<div class="catalogo-cuerpo" id="div-graficotp" style="z-index: 1" ></div>
```

</div>

<script>

\$(function () {

libreriahihts.setOptions({

lang: {

});

```
months: ['Ene', 'Feb', 'Mar', 'Abr', 'May', 'Jun',
     'Jul', 'Ago', 'Set', 'Oct', 'Nov', 'Dic'],
     weekdays: ['Dom', 'Lun', 'Mar', 'Mie',
     'Jue', 'Vie', 'Sab'],
     shortMonths: ['Ene', 'Feb', 'Mar', 'Abr', 'May', 'Jun', 'Jul',
     'Ago', 'Set', 'Oct', 'Nov', 'Dic'],
     decimalPoint: ',',
     downloadPNG: 'Descargar en imagen PNG',
     downloadJPEG: 'Descargar en imagen JPEG',
     downloadPDF: 'Descargar en documento PDF'
  }
$('#container'). libreriahihts ({
  chart: {
     inverted: false, /* para invertir las coordenadas*/
     zoomType: 'xy'
  },
  title: {
     text: 'DIAGRAMA TIEMPO - PROGRESIVA'
  },
yAxis: { //===COORDENADA "Y"---TIEMPO
reversed: false,
type: 'datetime',
  dateTimeLabelFormats: { // formatos de fechas
```

millisecond: '%H:%M:%S.%L',

```
second: '%H:%M:%S',
```

minute: '%H:%M',

hour: '%H:%M',

day: '%e. %b',

week: '%e. %b',

month: '%b \'%Y',

year: '%Y'

},

title: {

enabled: true,

text: 'Tiempo'

```
}
```

},

xAxis: { //===COORDENADA 'X'---PROGRESIVA

reversed: false,

title: {

enabled: true,

text: 'Progresiva'

},

labels: {

```
formatter: function () {
```

return this.value + 'm';

}

},

maxPadding: 0.01, //margen derecho hacia la leyenda

showLastLabel: true

},

tooltip: {

crosshairs: true,

/*backgroundColor: '#FCFFC5',

borderWidth: 3,*/

formatter: function() {

if (this.series.type=='arearange') {

```
return '<b>'+this.series.name+'<b><br>Progresiva: ' + this.x + '<br>Fecha inicio:
'+Highcharts.dateFormat('%e-%b-%Y',this.point.low)+' <br>Fecha fin:
'+Highcharts.dateFormat('%e-%b-%Y',this.point.high);
```

} else {

return ''+this.series.name+'
Progresiva: ' + this.x + '
Fecha: ' + Highcharts.dateFormat('%e-%b-%Y',this.y);

```
}
}
},
series: [<?php echo $average ?><?php echo $range ?>]
```

});

});

</script>



ANEXO 3. PROCESO CONSTRUCTIVO DE LA APLICACIÓN KOSTEMP.

Fuente: Elaboración propia.


ANEXO 4. DISEÑO DE LA BASE DE DATOS DE LA APLICACIÓN KOSTEMP.

Fuente: Elaboración propia.

ANEXO 5. PROGRAMACIÓN CON PHP CAPA CONTROL DE LA APLICACIÓN KOSTEMP.

Controller.php Model.php p presupuesto.php	
1 <2000	
2	// abrir Session
3	require once '/models/ModelSession.php';
4	ModelSession::open();
5	// Abrir Base de Datos
6	require once '/core/CoreDataBase.php';
7	<pre>\$CLASE = \$ POST['CLASE'];</pre>
8	$METODO = \overline{S}_{POST}['METODO'];$
9	switch (\$CLASE) {
10	
11	case 'CATALOGOPARTIDA':
12	require_once '/models/ModelBD_CatalogoPartida.php';
13	<pre>\$modelo = new ModelBD_CatalogoPartida();</pre>
14	if (\$METODO=='select_partida'):
15	<pre>\$resultado = \$modelo->select_partida(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
16	<pre>elseif (\$METODO=='select_partidaSBP1'):</pre>
17	<pre>\$resultado = \$modelo->select_partidaSBP1(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
18	elseif (\$METODO=='select_acudetalle'):
19	<pre>\$resultado = \$modelo->select_acudetalle(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
20	elseif (SMETODO=='select_recurso_temporal'):
21	<pre>\$resultado = \$modelo->select_recurso_temporal(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
22	elseir (SMETODO=='select_acudetallesBP1'):
23	<pre>stesuitado = smodelo-select_acudetallesspi(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
24	Scoultade - Smalele-Seclect acudetalespriview).
25	elseif (SMETCODE=Undate acudetalle).
27	Sresultado = Smodelo-Sundate acudetall(S POST['DATA DETN'], S POST['DATA DETAILES']).
28	elseif (SMFTODO='add):
29	<pre>Sresultado = Smodelo->add(\$ POST['DATA DETALLES']);</pre>
30	elseif (SMETODO=='edit'):
31	<pre>\$resultado = \$modelo->edit(\$ POST['DATA DETALLES']);</pre>
32	elseif (SMETODO=='add acu'):
33	<pre>\$resultado = \$modelo->add acu(\$ POST['DATA DETALLES']);</pre>
34	elseif (\$METODO=='edit acu'):
35	<pre>\$resultado = \$modelo->edit_acu(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>
36	<pre>elseif (\$METODO=='add_acu_detalle_temporal'):</pre>
37	<pre>\$resultado = \$modelo->add_acu_detalle_temporal(\$_POST['DATA_DETALLES']);</pre>

Fuente: Elaboración propia.

ANEXO 6. PROGRAMACIÓN CON PHP CAPA MODELO DE LA APLICACIÓN KOSTEMP.



Fuente: Elaboración propia.