## DISEÑO DE UN HIDRO-GENERADOR PARA VIVIENDAS DE INTERÉS SOCIAL EN LA ZONA DEL ALTO MAGDALENA. CASO DE ESTUDIO MUNICIPIO DE RICAURTE, CUNDINAMARCA.

HÉCTOR IVÁN SÁNCHEZ HERRERA

UNIVERSIDAD PILOTO DE COLOMBIA SECCIONAL DEL ALTO MAGDALENA FACULTAD DE INGENIERIA PROGRAMA INGENIERIA CIVIL GIRARDOT-COLOMBIA 2022 DISEÑO DE UN HIDRO-GENERADOR PARA VIVIENDAS DE INTERÉS SOCIAL EN LA ZONA DEL ALTO MAGDALENA. CASO DE ESTUDIO MUNICIPIO DE RICAURTE, CUNDINAMARCA.

### HÉCTOR IVÁN SÁNCHEZ HERRERA Código 430056204

Trabajo de grado realizado para optar el Título de Ingeniero Civil

Asesores: ANCIZAR BARRAGÁN ALTURO Magister En Docencia

JESÚS FLAMINIO OSPITIA PRADA Ingeniero Civil

UNIVERSIDAD PILOTO DE COLOMBIA SECCIONAL DEL ALTO MAGDALENA FACULTAD DE INGENIERIA PROGRAMA INGENIERIA CIVIL GIRARDOT-COLOMBIA 2022

Nota de aceptación
Presidente del Jurado
r residente del carade
Jurado
Julauo
<del></del>
Jurado
Jurado

Girardot, 31 de agosto de 2022

### **DEDICATORIA**

El presente trabajo de grado se lo quiero dedicar principalmente a mis padres y familia cercana, de igual manera agradecerle de primera mano a Dios por darme la sabiduría y el conocimiento que hacer ser una persona de éxito.

También le dedico el presente trabajo con todo mi amor, mi conocimiento a dos grandes personas que creyeron que esto fuera posible y dieron el voto de confianza para poder ingresar a un programa académico superior.

### **AGRADECIMIENTOS**

Quiero darle un especial reconocimiento a las personas que han permitido que este trabajo se lleve a cabo, en especial a:

Dios, por permitirme continuar con mis estudios, por brindarme sabiduría y enseñanza en el transcurso de mi carrera.

A mi familia, que en el transcurso de los años han sido mi apoyo para seguir y luchar por mis sueños y metas, especialmente a Ivon Gabriela Rivera que fue parte fundamental en el desarrollo de este proyecto.

A mis Tutores Ancizar Barragán Alturo, & Jesús Flaminio Ospitia Prada por su paciencia y brindarme sus conocimientos en todo este tiempo para poder llevar a cabo este proyecto, también por brindar confianza en mí ya que sin su apoyo no hubiera sido fácil este camino.

## **CONTENIDO**

	Pág
DEDICATORIA	4
AGRADECIMIENTOS	5
RESUMEN	16
ABSTRACT	17
INTRODUCCIÓN	18
1. PROBLEMA DE INVESTIGACIÓN	19
1.1 DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA	19
1.2 FORMULACIÓN DEL PROBLEMA	19
1.3 PREGUNTAS GENERADORAS	19
2. JUSTIFICACIÓN	21
3. OBJETIVOS	22
3.1 OBJETIVO GENERAL	22
3.2 OBJETIVOS ESPECÍFICOS	22
4. MARCO REFERENCIAL	23
4.1 ANTECEDENTES	23
4.2 MARCO TEÓRICO	24
4.2.1 Energía Alternativa	24
4.2.2 Tipos de Energía Renovable	25
4.2.3 Energía Renovable Marina	26

4.2.4 Medición del Caudal	27
4.2.5 Principio de Bernoulli	30
4.2.6 Partes de una Turbina Hidráulica)	36
4.2.7 Tipos y Clasificación de Turbinas Hidráulicas	36
4.2.8 Clasificación de la Turbina Pelton.	43
4.2.9 Forma y Dimensión de los Alabes de la Turbina	44
4.2.10 Conceptos Básicos para el Diseño de Turbina Pelton.	44
4.2.11 Momento Lineal Sobre una Superficie	45
4.2.12 Análisis Preliminar del Momento Lineal Sobre una Rueda Pelton:	45
4.2.13 Dimensionamiento del Cangilón	47
4.2.14 Cálculo del Número de Cangilones	47
4.2.15 Cálculo de la velocidad optima del chorro. (v1)(m/s).	47
4.2.16 Turbina Kaplan	47
4.3 MARCO CONTEXTUAL	58
4.3.1 Marco Geográfico.	58
4.3.2 Marco Institucional	59
4.3.3 Marco Histórico	61
4.4 MARCO DEMOGRAFICO	62
4.5 MARCO LEGAL	63
5. DISEÑO METODOLOGICO	65
6. PRODUCTO DE INVESTIGACION	67

6.1 COSTOS Y RECURSOS	103
6.2 DISEÑO FINAL DEL PRODUCTO DE INVESTIGACIÓN	109
7. CONCLUSIONES	114
8. RECOMENDACIONES	115
BIBLIOGRAFÍA	116

## **LISTA DE TABLAS**

	Pág.
Tabla 1. Rugosidad absoluta de los Materiales.	33
Tabla 2. Coeficiente de perdidas k en accesorios.	35
Tabla 3. Coeficiente de perdidas en accesorios de diferentes diámetros.	35
Tabla 4. Delimitación de la Subcuenca Rio Bajo Sumapaz.	68
Tabla 5. Hipsometría de la Subcuenca del rio bajo Sumapaz.	70
Tabla 6. Pendiente Media del Cauce del Rio bajo Sumapaz.	72
Tabla 7. Distribución de rangos de la pendiente en % de la cuenca baja del rio Sumapaz.	72
Tabla 8. Estaciones Climatológicas de la Cuenca del Rio Sumapaz.	74
Tabla 9. Distribución de la precipitación de la cuenca baja del rio Sumapaz.	77
Tabla 10. Datos Iniciales para cálculo de la turbina.	80
Tabla 11. Datos para el cálculo de los alabes del rodete.	85
Tabla 12. Angulo de beta 1.	87
Tabla 13. Angulo de beta 2.	88
Tabla 14. Velocidad relativa de entrada.	88
Tabla 15. Velocidad relativa de salida.	89
Tabla 16. Longitud de la curva del alabe.	90
Tabla 17. Radio de la curvatura.	91
Tabla 18. Calculo de muestra finita.	94
Tabla 19. Información del Consumo Diario y Mensual de Algunas Viviendas.	100

Tabla 20. Resultado del promedio diario y mensual.	101
Tabla 21. Costo del Rodete en PVC Rígido.	103
Tabla 22. Costo de Distribuidor con PVC Rígido.	104
Tabla 23. Costo de Cónica en PVC Rígido.	105
Tabla 24. Costo de la Cubierta en PVC Rígido.	106
Tabla 25. Costo de Tubo de Desfogue en PVC Rígido.	107
Tabla 26. Costo Total.	107
Tabla 27. Presupuesto General de la Casa de Operación, Captador & Canal de Transporte	108

## **LISTA DE FIGURAS**

	Pág.
Figura 1. Método del Recipiente	28
Figura 2. Método de Área y Velocidad	28
Figura 3. Dique.	29
Figura 4. Método de Flotación.	30
Figura 5. Esquema del Principio de Bernoulli.	31
Figura 6. Diagrama de Moody.	34
Figura 7. Partes de una turbina hidráulica.	36
Figura 8. Turbina Radiales-Axiales.	37
Figura 9. Turbina Axial.	37
Figura 10. Turbinas Tangenciales.	38
Figura 11. Turbina por Movimiento de Acción.	38
Figura 12. Esquema explicativo de turbina de acción.	39
Figura 13. Turbina por Movimiento de Reacción del Agua.	39
Figura 14. Esquema explicativo de turbina de reacción.	40
Figura 15. Tipo de turbina ideal en función del caudal y la altura de caída del agua.	41
Figura 16. Tipo de turbina Francis.	42
Figura 17. Tipo de Turbina Pelton.	42
Figura 18. Turbina Pelton.	43
Figura 19. Tipo de Turbina Kaplan.	47

Figura 20. Esquema del rodete.	50
Figura 21. Sección de entrada.	51
Figura 22. Sección de entrada.	53
Figura 23. Dimensiones del alabe.	56
Figura 24. Localización de Ricaurte Cundinamarca.	59
Figura 25. Número de habitantes del Barrio Villa Diana Carolina.	62
Figura 26. Habitantes del casco urbano del Municipio de Ricaurte.	63
Figura 27. Distribución y Localización de las Subcuencas del Rio Sumapaz.	68
Figura 28. Perfil Longitudinal del Cauce de la Cuenca Baja del Rio Sumapaz.	69
Figura 29. Caudal pico por nodo y por sub cuenca.	78
Figura 30. Diagrama de Turbinas.	79
Figura 31. Plano A1-4, Plano General de Captación.	109
Figura 32. Plano A2-4, Planta del Punto de Captación y Planta de la Canal.	110
Figura 33. Plano A3-4 Plano de la Casa de Operación.	111
Figura 34. Plano A4-4, Plano de Despiece de la Turbina Kaplan.	112

# LISTA DE GRÁFICAS

	Pág.
Gráfica 1. Curva Hipsométrica de la Cuenca Baja del Rio Sumapaz.	70
Gráfica 2. Histograma de las alturas de la cuenca del rio bajo Sumapaz.	71
Gráfica 3. Valores totales mensuales de la precipitación de la Base aérea de Melgar.	75
Gráfica 4. Valores totales mensuales de la precipitación de la Estación Tatambo.	76
Gráfica 5. ¿Tipo de Vivienda?	94
Gráfica 6. ¿A Cual de los Siguientes Estratos Socioeconomicos Pertenece su Vivienda?	95
Gráfica 7. ¿Cuántas Personas Residen en su Vivienda?	95
Gráfica 8. ¿Cual es el Rango del Pago de la Factura de Energia?	96
Gráfica 9. ¿Cual es el Rango del Pago de la Factura de Energia?	97
Gráfica 10. ¿Cuales y Cuantos de los Siguientes Electrodomesticos se Encuentran en su Vivienda?	98
Gráfica 11. ¿Si a Usted le Proponen un Sistema de Energia Alterna o Energia Renovable, le Gustaria Instalarlo en su Vivienda?	99

## **LISTA DE ANEXOS**

	Pág
Anexo A. Análisis de precios unitarios "APU"	120
Anexo B. Pregunta 1 de Encuesta Socio-Económica	132
Anexo C. Pregunta 2 y 3 de Encuesta Socio-Económica	133
Anexo D. Pregunta 4 y 5 de Encuesta Socio-Económica	134
Anexo E. Pregunta 6 de Encuesta Socio-Económica	135
Anexo F. Pregunta 7 de Encuesta Socio-Económica	136
Anexo G. Recibo de Energía 1	137
Anexo H. Recibo de Energía 2	138
Anexo I. Recibo de Energía 3	139
Anexo J. Recibo de Energía 4	140
Anexo K. Recibo de Energía 5	141
Anexo L. Recibo de Energía 6	142
Anexo M. Recibo de Energía 7	143
Anexo N. Recibo de Energía 8	144
Anexo Ñ. Recibo de Energía 9	145
Anexo O. Recibo de Energía 10	146
Anexo P. Recibo de Energía 11	147
Anexo Q. Recibo de Energía 12	148
Anexo R. Recibo de Energía 13	149
Anexo S. Recibo de Energía 14	150

Anexo T. Recibo de Energía 15	151
Anexo U. Recibo de Energía 16	152
Anexo V. Recibo de Energía 17	153
Anexo W. Artículo científico	154

#### **RESUMEN**

La energía eléctrica es una de las fuentes más importantes en el ser humano y de la cual depende de su diario vivir, pero cada día va contaminando más el medio ambiente por su forma de producirse, de tal manera que el hombre se ha desplazado a crear energías limpias teniendo conciencia del gran daño que le está ocasionando al entorno y a su habitad natural.

Seguido a ello, una de las fuentes más importantes como es el aire, sol y agua, con ello se han diseñado propuestas para suplir la necesidad de esta fuente tan importante como lo es la energía, en el cual el presente proyecto se fundamenta basado en el sistema de las grandes represas que aun manejando fuentes limpias genera contaminación en su gran represión de agua. Por ende, se diseña un sistema de Hidro-Generador para una comunidad aledaña a la desembocadura del Rio Sumapaz al Rio Magdalena con una propuesta donde no se debe tener represamientos de grandes cantidades de agua que nos puede generar daños ambientales.

La presente investigación se trabajó en el transcurso de la carrera profesional y con el acompañamiento del Semillero Sentram, donde uno de los pilares fundamentales es la energía alternativa y teniendo en cuanta que en Colombia se plantean 17 Objetivos de Sostenibilidad en el que aplicamos y nos basamos a uno de ellos que es el numero 7 denominado Energía Asequible y No Contaminante.

Finalmente, en la investigación se llevó a cabo el cálculo aproximado del consumo de energía de las viviendas de interés social que se podrán beneficiar del proyecto planteado, y así poder seleccionar la turbina más factible y poder realizar el diseño matemático y finalmente obtener los planos del Diseño.

#### **ABSTRACT**

The electric energy is one of the most important sources in the human being and of which depends on his daily life, but every day it is polluting more and more the environment by the way it is produced, in such a way that the man has moved to create clean energies having conscience of the great damage that is causing to the environment and to its natural habitat.

Following this, one of the most important sources such as air, sun and water, with this proposals have been designed to meet the need for this important source such as energy, in which this project is based on the system of large dams that even handling clean sources generates pollution in its great repression of water. Therefore, a hydro-generator system is designed for a community near the mouth of the Sumapaz River to the Magdalena River with a proposal where there should not be damming of large amounts of water that can generate environmental damage.

This research was carried out during the course of the professional career and with the support of the Semillero Sentram, where one of the fundamental pillars is alternative energy and taking into account that in Colombia there are 17 Sustainability Objectives in which we apply and we are based on one of them which is number 7 called Affordable and Non-Polluting Energy.

Finally in the investigation we carried out the approximate calculation of the energy consumption of the social housing that could benefit from the proposed project, and thus be able to select the most feasible turbine and be able to perform the mathematical design and finally obtain the plans of the design.

### INTRODUCCIÓN

La generación de energía por medios convencionales va avanzando a medida que avanza el tiempo, una alternativa que rápidamente pierde viabilidad. Desde el punto de vista de responsabilidad ambiental, es necesario disponer del uso de combustibles fósiles, más cuando su disponibilidad es menor y las dificultades que presenta su extracción encarecen la energía que genera. En el caso de las Hidroeléctricas en el que ambientalmente son menos agresivas, no es diferente ya que el impacto social es muy elevado y requieren un almacenamiento de grandes volúmenes de agua que se podrían utilizar para riego o para abastecer las necesidades tanto de pequeñas poblaciones como de grandes ciudades. Por otra parte, el consumo de energía eléctrica aún mantiene una alta demanda, ya que con los avances tecnológicos se ha reducido bastante el consumo de energía de los electrodomésticos y aparatos mecánicos. (Lopez J. &., 2011)

Dicho lo anterior, la generación de alternativa de energías renovables más personas la están utilizando en su vida diaria, las energías renovables son inagotables y limpias que pueden ser utilizadas de forma auto gestionable el cual se pueden aprovechar en el mismo lugar donde se producen, tiene como ventaja complementarse entre sí en el que se favorece la integración de ellas, por ende la electricidad que se obtiene son en forma de corriente continua y generalmente de bajo voltaje, esto disminuye el riesgo de accidentes en las líneas eléctricas; este tipo de energía no produce desechos, residuos, basuras, humos, polvos, vapores, olores ya que es una energía de fuente natural en el que no se contamina la naturaleza, ni se obtiene represamiento de grandes masas de agua.

Obteniendo el diseño de un prototipo de Hidro-generador para viviendas de interés social, el cual debemos analizar la población, identificar la cantidad de población que se va a beneficiar y el consumo eléctrico por familia para así proponer el diseño del Hidro-generador eléctrico para que beneficie a la población.

## 1. PROBLEMA DE INVESTIGACIÓN

### 1.1 DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA

El caso de estudio se encuentra en el Municipio de Ricaurte, Cundinamarca ubicado en la provincia del Alto Magdalena. En el año 2013 el gobierno colombiano propuso la meta de construir un millón de viviendas de interés social (V.I.S) para personas de bajos recursos y familias que se encontraban en alto riesgo. Las viviendas de interés social cuentan con los servicios básicos exigidos. (Giraldo , Bedoya , & Alonso , 2015)

En Colombia crearon la ley 1715 de 2014, y su objeto es "promover el desarrollo y la utilización de las fuentes no convencionales de energía, principalmente aquellas de carácter renovable, en el sistema nacional" (Republica, 2015); por ende las viviendas de interés social que se encuentran ubicadas en la Provincia del Alto Magdalena cuenta con afluentes cercanos que se pueden utilizar para generar la energía alternativa mediante Hidro-generador lo cual se volverían en viviendas sostenibles, ya que en ellas viven familias que carecen de factor económico lo cual se les dificultaría pagar una factura por el servicio de energía eléctrica.

Las viviendas de interés social están ubicadas en el Municipio de Ricaurte, Cundinamarca, Barrio Villa Diana Carolina el cual se encuentra cerca al afluente del Rio Magdalena y del Rio Sumapaz lo cual nos genera sustentabilidad del recurso natural para generar Energías Limpias.

### 1.2 FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

¿Cuáles son las características físico - mecánicas para un diseño de hidrogenerador para viviendas de interés social en la zona del Alto Magdalena. Caso de estudio en el Municipio de Ricaurte, Cundinamarca?

#### 1.3 PREGUNTAS GENERADORAS

- ¿Qué antecedentes se han realizado en cuanto al tema de investigación?
- ❖ ¿Cuántas familias se verán beneficiadas por el sistema de generación de energías limpias?
- ¿Cuál es la cuenca más viable para realizar la captación?

❖ ¿Cuál sería el diseño más viable para desarrollar el sistema del Hidro-Generador?

### 2. JUSTIFICACIÓN

Actualmente para que el desarrollo humano sea compatible con la conservación de los sistemas naturales que mantienen la vida, deben de ser sustentables. Esto implica la incorporación de nuevas exigencias a lo largo del proceso constructivo y un cambio en las técnicas y sistemas de construcción. (Alvarez & Dorantes, 2010), la importancia de desarrollar el diseño de un hidro-generador con energías alternativas para la población del caso de estudio se plantea principalmente teniendo en cuenta las altas tarifas por los consumos de energía en cada vivienda de interés social que son de estrato bajo y las familias que habitan en ella son de bajos recursos donde también se cuenta con afluentes como el Rio Magdalena y el Rio Sumapaz que están cerca de aquella población.

Seguido a ello estamos cumpliendo con uno de los 17 objetivos sostenibles, que es la energía asequible y no contaminante en el que la protección de los recursos naturales han tenido gran importancia en todo el mundo, debido a los fenómenos que se han presentado en el cambio climático que cada día son más evidentes, este diseño no produce ningún tipo de contaminación además de generar ahorro en los costos de construcción y ejecución al implementarlo, esta energía es inagotable siempre y cuando se continúe el ciclo del agua en el que está asegurado, donde el agua utilizada retorna y no necesita de sistemas de represamiento, asegurando a la comunidad de no llegar a quedar sin luz. (Alvarez & Dorantes, 2010).

La habitabilidad es un estado generado a partir de las cualidades satisfactorias de necesidades y aspiraciones de los residentes, lo que determina una adecuación y relación permanente entre el hombre y su entorno. (Mena, 2011). Finalmente se pretende diseñar el Hidro-generador para suplir las necesidades de estas familias y obtener viviendas de interés social sostenibles y sustentables económicamente.

#### 3. OBJETIVOS

#### 3.1 OBJETIVO GENERAL

Diseñar un prototipo de Hidro-generador para viviendas de interés social en la zona del Alto Magdalena, caso de estudio Ricaurte Cundinamarca.

### 3.2 OBJETIVOS ESPECÍFICOS

- Analizar el estado del arte del tema de investigación.
- ❖ Realizar reconocimiento exacto de cuantas familias serán beneficiadas, para determinar el consumo eléctrico por familia.
- Identificar la cuenca en la que se ubica el proyecto de investigación para obtener el diseño del punto más viable para la captación y el caudal para realizar el diseño de la turbina
- ❖ Realizar un análisis de cuanta energía suministraría el diseño y a cuanta población beneficiaria, para generar los diseños necesarios para este prototipo.

#### 4. MARCO REFERENCIAL

#### **4.1 ANTECEDENTES**

En el año 2016 (Vargas, Velasquez, & Torres, 2016) implementaron un prototipo de un hidro generador denominado "Desarrollo del prototipo de un hidro generador eléctrico como alternativa de generación de energía limpia en zonas rurales", este proyecto de energías limpias permitió la implementación del prototipo útil para la generación de energía eléctrica sin impactar al medio ambiente, en la ciudad de Villavicencio, departamento del Meta (Colombia) y la prueba piloto fue realizada en un afluente de agua en una vereda de dicha ciudad.

La construcción de este prototipo la realizaron utilizando materiales plásticos como el policloruro de vinilo (PVC), este tipo de prototipo permite aprovechar la energía potencial de las corrientes de agua permitiendo el giro de una turbina acoplada al eje de un alternador de imanes permanentes como un generador eléctrico que este cubierto por un bastidor plástico con una capacidad de almacenar 5 galones. (Vargas, Velasquez, & Torres, 2016)

Para la salida de la generación eléctrica le instalaron un regulador de voltaje, con una batería de 12 voltios a 30 amperios y con un inversor de voltaje de 1 kilovatio, esta batería funciona para el almacenamiento de la energía generada, el regulador sirve para controlar le voltaje e impide la sobrecarga de la batería y el inversor es el que transforma los 12 voltios de corriente directa en 110 voltios de corriente alterna. (Vargas, Velasquez, & Torres, 2016)

Como resultados obtenidos de esa prueba piloto fueron de un (1) kilovatio de potencia eléctrica con una tensión de 110 voltios de corriente alterna, obteniendo una disponibilidad de 24 horas diarias y una eficiencia del 95%. (Vargas, Velasquez, & Torres, 2016)

Por otra parte, (Lopez, Silva, & Mendoza, 2011) En el año 2011, realizaron la investigación sobre el Hidro generador IMPULSA, denominada "Aprovechamiento de la energía de las corrientes con el Hidro generador IMPULSA" este es un dispositivo diseñado para aprovechar la energía de las corrientes marinas, lo cual tiene como ventaja el ser abundante, regular y predecible ya que en México las corrientes marinas más importantes y permanentes se encuentran asociadas con la corriente del Golfo.

Este generador posee unas características que ya fueron probadas y evaluadas, que esto lo convierte en una opción viable para la generación de energía; las

turbinas empleadas para aprovechar las corrientes marinas son de dos tipos, una son las de eje horizontal o paralelo a la dirección del fluido este se emplea en el aprovechamiento de recursos eólicos y el otro tipo son de eje vertical o perpendicular a la trayectoria del fluido. (Lopez, Silva, & Mendoza, 2011)

El diseño de este Hidro generador, consiste en la integración de varias características como son la forma de los flotadores que esto favorece el encauzamiento del flujo con una reducción del área hidráulica; también se encuentran los canales interiores, que estos buscan incrementar el torque y la forma de los alábeles que en ello se pretende elevar la eficiencia de la turbina, estas características convierten al hidro generador en un dispositivo técnico y económicamente factible. (Lopez, Silva, & Mendoza, 2011)

#### **Análisis**

De acuerdo a lo estudiado, se ha evidenciado que desde hace mucho tiempo en diferentes partes del mundo, se está concientizando del daño que estamos generándole al medio ambiente, por ende se están produciendo ideas de reemplazar los sistemas de energía convencionales, por sistemas de energía alternativas el cual esto ayuda en generar un aporte para la preservación del medio ambiente, donde inicialmente estos sistemas se realizan en Europa y Estados unidos y tiempo después llega a Colombia donde se ha empezado a implementar, ya que por falta de incentivos, apoyo por el gobierno y subsidios para generar este tipo de energía se ha tenido dificultad. (Bermudez Novoa, 2018)

### 4.2 MARCO TEÓRICO

**4.2.1 Energía Alternativa.** Según (Vargas, Velasquez, & Torres, 2016) la energía alternativa hace posible el desarrollo económico y sostenible tanto en las ciudades, como en las zonas rurales, la gran mayoría de estos sectores cuentan con recursos hídricos el cual ayudar a permitir el desarrollo de este tipo de tecnología; Este tipo de tecnología permite el aprovechamiento de estas fuentes de agua. Un hidro generador eléctrico tiene varias ventajas en el que a diferencia de las hidroeléctricas de gran tamaño ya que este tipo no requiere de represas o embalses por ende tiene un impacto ambiental mínimo, en el que para la energía alternativa la turbina podría ser fabricada con materiales comerciales y de bajo costo con un bajo caudal para el suministro del agua.

La energía alternativa se encuentra en el entorno de la naturaleza, esto nos indica (Ordoñez, 2017), estas energías son inagotables en relación al tiempo de vida del hombre en la tierra, su origen es de los procesos ambientales, atmosféricos naturales como los recursos del agua, el viento, la descomposición de la materia

orgánica, el sol, el calor interior de la tierra y el movimiento de las olas en el océano y el mar que son fuente de la energía alternativa.

**4.2.2 Tipos de Energía Renovable.** Según (Vinueza, 2017) las energías limpias son las que se pueden producir con un mínimo de daño para el medio ambiente, esta energía también se conoce como energía renovable que pueden ser producidas por fuentes inagotables como caídas de agua, rayos del sol y el viento; al momento de utilizar la energía producida por otras tecnologías contaminantes estas causan daños a la salud humana y al medio ambiente.

Para saber elegir una de las energías limpias, en ello se debe tener en cuenta principalmente las condiciones del lugar donde va a ser implementado, se pueden decir que la energía eólica no puede ser implementada en un lugar donde se tiene una intensidad de viento baja y para la energía solar no se puede implementar en zonas donde la duración y la intensidad del sol es baja. (Vinueza, 2017)

#### En ello se encuentran:

- ❖ Energía Eólica: en este tipo los sistemas de esta energía transforman la energía cinética que se produce por el movimiento de aspas en la energía eléctrica, por ello existe un fenómeno llamado masas de viento el cual son el producto en la diferencia de presión en diferentes lugares en el que estas masas son las responsables de chocar contra las paletas de los aerogeneradores en el que es producida la energía mecánica que es debido al movimiento rotacional que se produce en el eje de las paletas, por lo que posteriormente esta es transformada en energía eléctrica que puede ser almacenada en sistemas de baterías para después ser utilizada o distribuida directamente. (Vinueza, 2017)
- ❖ Energía Fotovoltaica: este es un tipo de energía solar en el que se caracteriza por el funcionamiento que es basado en paneles solares el cual se encargan de la recepción de la radiación luminosa del sol para que después sea transformado en corriente eléctrica; para el funcionamiento de este sistema energético se basa en la energía que es aportada a los paneles solares que deben ser suficiente para vencer la fuerza que permite que los electrones sigan unidos al átomo, para que cuando los electrones sean liberados, estos forman una corriente de electrones que a su vez es la electricidad. (Vinueza, 2017)
- ❖ Energía Hidroeléctrica: esta energía es producida por el agua, ya que genera una energía cinética con las corrientes de la misma, sus primeros tipos fueron los molinos de agua que a medida que pasaba el tiempo estos fueron evolucionando y actualmente es conocido como las centrales hidroeléctricas; el tipo de energía hidroeléctrica también puede ser generada por lluvia o el agua del deshielo por lo

que se genera un movimiento en el agua por ende esto puede ser aprovechado, pero tiene como desventaja la destrucción de la fauna y flora en el momento de la construcción de este tipo, por otro lado suele suceder que algunas especies de peces no son capaces de nadar rio arriba y muchas veces mueren cuando entran a las turbinas de la represa. (Vinueza, 2017)

- ❖ Energía Geotérmica: este tipo de energía se produce a través de la extracción de calor del interior de la tierra, esto se realiza obteniendo el calor de los fluidos o del magma, en el que la temperatura va aumentando a medida que el centro de la tierra se acerca, el cual dependiendo de la profundidad de la extracción así mismo es la cantidad de energía que se puede obtener; para un buen aprovechamiento de este tipo de energía es llegar a lograr perforar pozos muy profundos para poder extraer este fluido y una vez que se encuentra en superficie, es separada en una fase vapor que luego es enviada a una planta de generación eléctrica en el que luego se transforma en energía calórica para luego ser transformada en energía eléctrica y por otro lado la fase liquida con las sales disueltas son enviadas al reservorio. (Vinueza, 2017)
- ❖ Biomasa: este es un tipo de energía que es aprovechada por la materia orgánica, el cual es abarcado por un gran conjunto de materias orgánicas de composición heterogénea por el origen y su naturaleza, la biomasa se puede obtener mediante procesos naturales de los compuestos orgánicos, este tipo de energía genera muy pocos residuos y son biodegradables; la biomasa consiste en la energía solar que es obtenida mediante procesos fotosintéticos del metabolismo de las plantas. (Vinueza, 2017)
- **4.2.3 Energía Renovable Marina.** Para este tipo de energía, los océanos son una fuente directa o indirecta de muchas formas de energía renovables por lo que su gran superficie, volumen y capacidad calorífica conlleva a que sea el principal colector y acumulador de la energía solar en el planeta, en el que la energía del sol y la luna es acumulada por el agua del mar tanto como en la tierra, el cual se centra en el aprovechamiento de estas formas de energía dentro o sobre el mar. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)

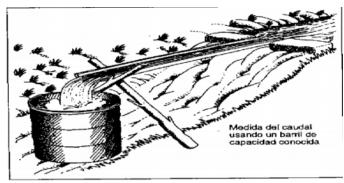
Según (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014) Existen cinco tipos de dispositivos para aprovechar las corrientes de agua para generar energía, que son:

❖ DAECs, es un dispositivo de rotor abierto, con un núcleo que en el parten una serie de palas que son 2 o 3 y con paso fijo o controlable, con un eje de giro horizontal y paralelo a la corriente que son similares a las turbinas eólicas, pero estas son de menor tamaño. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)

- ❖ DAECs, este es de tipo turbina con alabes que se apoyan en un anillo exterior al rotor, en el que el estator suele tener forma de tobera con el que aumenta la velocidad del flujo, estos alabes son de tipo fijo y simétrico que permite un funcionamiento bidireccional. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)
- ❖ DAECs, son de eje vertical perpendicular a la corriente que están compuestos por una serie de palas helicoidales o verticales que son de tipo Gorlov o Darreius, el cual cuando las palas son verticales estas pueden ser de eje oscilante y al tener el eje vertical los equipos de conversión de energía se suelen situar fuera del agua. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)
- ❖ DAECs, este tipo es de eje horizontal, perpendicular a la corriente en el que son una variante del tipo anterior y estos se adaptan a lugares de escasa profundidad. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)
- ❖ DAECs, con tipo de palas oscilantes, el cual el principio del funcionamiento es similar al de la aleta caudal de un pez, el eje de este tipo suele ser horizontal para que estas palas estén en disposición horizontal y puedan ser instalados en zonas poco profundas. (Lopez, Somolinos, & Nuñez, 2014)
- **4.2.4 Medición del Caudal.** Existen varios métodos para medir los caudales y así poder saber cuál es el más óptimo para nuestra investigación.

Uno de ellos es medir el caudal con el método del recipiente, que todo el caudal es desviado a un balde, el cual se debe anotar el tiempo en el que se demora en llenar el balde, el volumen del envase ya se conoce y para obtener el resultado del caudal se divide el volumen en m³ por el tiempo de llenado, este método tiene como desventaja que todo el caudal se debe canalizar o entubar al envase. (Guarin & Florez, 2013)

Figura 1. Método del Recipiente

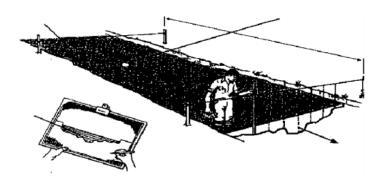


Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Por otro lado, encontramos el método de medir el caudal por el método de área y velocidad en el que este método es basado en el principio de continuidad, que es para un fluido de densidad constante que se mueve por un área de sección conocida y el producto del área de la sección conocida por la velocidad media será constante. (Guarin & Florez, 2013)

Formula: Q = V A Ecuación 1 Caudal-Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Figura 2. Método de Área y Velocidad



Fuente (Guarin & Florez, 2013)

También encontramos el método del dique que se emplea para caudales mínimos el cual permite construir un dique provisional con una salida de agua de 4 a 6 pulgadas de diámetro, en el que frente a la salida del agua se coloca un recipiente que se conozca la capacidad del mismo, ejemplo 0.04 m³, con la ayuda de un cronometro podemos saber cuántos segundos se demora en llenar el recipiente, ejemplo 5 segundos, seguido a ello se divide el número de litros en el tiempo que

se tardó en llenar el recipiente y así se obtendrá el caudal. Ejemplo: 0.04 m³/5 segundos = 0.008. Caudal "Q" = 0.008m³/seg. (Cuadro & Restrepo, 2003)

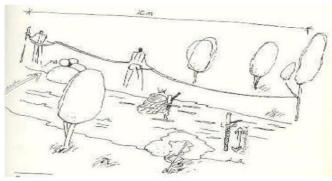
Figura 3. Dique.



Fuente (Cuadro & Restrepo, 2003)

Igualmente se encuentra el método de flotación, que se selecciona en el rio de tramo recto de 6 a 10 metros de longitud y que la profundidad sea aproximadamente la misma; se mide la profundidad del tamo que se seleccionó en metros, se multiplica el ancho por la profundidad para así hallar el área que se seleccionó en metros cuadrados, ejemplo  $1.5 \times 0.30 = 0.45 \text{m}^2$  de área, seguido a ello se calcula el tiempo en el que tarda un objeto flotante en recorrer la distancia que se seleccionó, esto se debe de hacer varias veces para obtener un buen promedio, en el que el objeto puede ser un trozo de icopor o madera, Ejemplo, el trozo de icopor o madera para recorrer 10 metros se gasta 10 segundos, 20 segundos = 10 m/seg, se multiplica el área seleccionada por la velocidad:  $0.45 \text{m}^2 \times 10 \text{m/seg} = 4.5 \text{m}^3/\text{seg}$ , Caudal "Q" =  $4.5 \text{m}^3/\text{seg}$ . (Cuadro & Restrepo , 2003)

Figura 4. Método de Flotación.



Fuente (Cuadro & Restrepo, 2003)

**4.2.5 Principio de Bernoulli.** Este principio también es llamado como ecuación o trinomio de Bernoulli, esto describe el comportamiento del flujo que se mueve a lo largo de una línea de corriente, este método sirve para determinar la altura neta que es aprovechada por la turbina. (Guarin & Florez, 2013)

En la energía de un fluido, se encuentran tres componentes:

- ❖ Energía Cinética: esta energía es debido a la velocidad que posee el fluido. (Guarin & Florez, 2013)
- ❖ Energía del Flujo: esta energía contiene un fluido que es debido a la presión que posee. (Guarin & Florez, 2013)
- ❖ Energía Potencial: esta energía es debida a la diferencia de la altura por el cual circula el fluido. (Guarin & Florez, 2013)

Con este método encontramos las siguientes ecuaciones:

Ecuación 2 de Bernoulli

$$\frac{\rho V^2}{2} + P + yz = constante$$
Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Si esta expresión es dividida por y, esto se obtiene como resultado, lo siguiente:

Ecuación 3 Igualdad en la Ecuación de Bernoulli.

$$\frac{P_1}{y} + \frac{V_1^2}{2_g} + Z_1 = \frac{P_2}{y} + \frac{V_2^2}{2_g} + Z_2$$
*Fuente* (Guarin & Florez, 2013)

Donde:

•  $P_1$  = Presion inicial

❖ y = Peso especifico

 $\bullet$  V<sub>1</sub> = Velocidad Inicial

 $\Leftrightarrow$  g = Gravedad

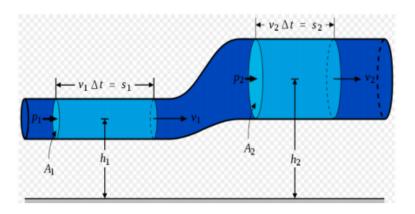
 $Z_1 = Altura inicial$ 

Arr P<sub>2</sub> = Presion final

❖ V<sub>2</sub> = Velocidad Final

 $Z_2 = Altura final$ 

Figura 5. Esquema del Principio de Bernoulli.



Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Seguido a ello, al tener interpretada la ecuación de un fluido que está circulando por una línea de corriente, se deben estudiar las pérdidas de energía que ocurren en los ductos, el cual esto se clasifica en perdidas primarias y secundarias, esto lo podemos observar en la siguiente ecuación. (Guarin & Florez, 2013)

Ecuación 4 Ecuación de Bernoulli con Perdidas en el Sistema

$$\frac{P_1}{\gamma} + \frac{V_1^2}{2_g} + Z_1 = \frac{P_2}{\gamma} + \frac{V_2^2}{2_g} + Z_2 + H_l + H_l$$

Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Las pérdidas que son primarias son las que ocurren por fricción entre el fluido y la tubería y en las perdidas secundarias ocurren por los accesorios; para las perdidas primarias se calculan con la siguiente ecuación. (Guarin & Florez, 2013)

Ecuación 5. Ecuación para pérdidas primarias.

$$h_l = f \frac{L}{D} \frac{V^2}{2_g}$$

Fuente. (Guarin & Florez, 2013)

#### Donde

f = Coeficiente de friccion

 $L = longitud \ de \ la \ tuberia$ 

V = Velocidad

g = gravedad

D = Diametro de la tuberia

En este caso la variante f representa el coeficiente de fricción que existe entre la tubería y el fluido que se tienen en contacto con ella, esto depende por parte del fluido de la densidad, viscosidad y la velocidad, también con parte de la tubería de su rugosidad relativa. (Guarin & Florez, 2013)

El coeficiente de fricción se determina con el diagrama de Moodly, en este se relaciona la rugosidad relativa con el número de Reynolds, con lo siguiente. (Guarin & Florez, 2013)

Ecuación 6 Ecuación Reynolds.

$$Re = \frac{DV}{v} O \frac{\rho DV}{\mu}$$

Fuente. (Guarin & Florez, 2013)

#### Donde

Re = Numero de Reynolds

D = Diametro interno de la tuberia

V = Velocidad del flujo

v = Viscosidad cinematica

 $\rho$  = Densidad del fluido  $\mu$  = Viscosidad dinamica

Para poder interpretar el resultado de esta ecuación, es de la siguiente manera. (Guarin & Florez, 2013)

- ❖ Re < 2100, quiere decir que el flujo está en régimen laminar
- ❖ Re > 4000, esto quiere decir que el flujo está en un régimen turbulento
- ❖ 2100 < Re < 4000, quiere decir que el flujo está en transición

Una vez de identificar el régimen del flujo con la Ecuación 6, procedemos a determinar la rugosidad ∈ el material, como se puede observar en la Tabla 1

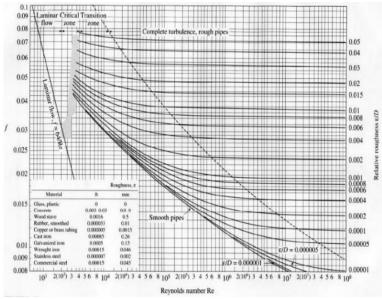
Tabla 1. Rugosidad absoluta de los Materiales.

RUGOSIDAD ABSOLUTA DE MATERIALES			
Material	ε (mm)	Material	ε (mm)
Plástico (PE, PVC)	0,0015	Fundición asfaltada	0,06-0,18
Poliéster reforzado con fibra de vidrio	0,01	Fundición	0,12-0,60
Tubos estirados de acero	0,0024	Acero comercial y soldado	0,03-0,09
Tubos de latón o cobre	0,0015	Hierro forjado	0,03-0,09
Fundición revestida de cemento	0,0024	Hierro galvanizado	0,06-0,24
Fundición con revestimiento bituminoso	0,0024	Madera	0,18-0,90
Fundición centrifugada	0,003	Hormigón	0,3-3,0

Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Una vez que se tenga identificada la rugosidad del material de la tubería, se procede a calcular la rugosidad relativa  $\in/D$  para después ingresar al diagrama de Moody que se puede observar en la Figura 6 y determinar el coeficiente de fricción para así calcular las perdidas primarias de la ecuación 5. (Guarin & Florez, 2013)

Figura 6. Diagrama de Moody.



Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Para las perdidas secundarias de la energía, se deben calcular con la siguiente ecuación. (Guarin & Florez, 2013)

### Ecuación 7. Ecuación de pérdidas secundarias.

$$h_l = \Sigma k \frac{v^2}{2_g}$$

Fuente. (Guarin & Florez, 2013)

Donde

K = Factor de perdidas

V = Velocidad

g = gravedad

En las tablas 2 y 3 se encuentra el factor de las pérdidas de las tuberías

Tabla 2. Coeficiente de perdidas k en accesorios.

Componente	K	Diagrama		
Codos		v -		
Radio corto 90° con bridas o extremo liso	0.3	-		
Radio corto 90º extremos roscados.	1.5	1,1		
Radio largo 90° con bridas o extremo liso	0.2	, ,		
Radio largo 90° extremos roscados.	0.7	$v \rightarrow$		
Radio largo 45° con bridas.	0.2	7		
Radio corto 45° extremos roscados.	0.4	~ ~		
Curvas a 180°		v <del>-</del>		
Curvas a 180° con bridas	0.2	))		
Curvas a 180° con extremos roscados	1.5	-		
Tees	2000	1.1		
Paso directo con bridas o extremos lisos	0.2			
Paso directo con extremos roscados	0.9			
Salida de lado con bridas o extremos lisos	1.0	111		
		<del></del>		
Salida de lado con extremos roscados	2.0			
Union con extremos roscados	0.08	====		
Válvulas	100000			
Globo totalmente abiertas	10			
Angulo totalmente abiertas	2			
Compuerta totalmente abiertas	0.15			
Compuerta 1/4 cerrada	0.26			
Compuerta 1/2 cerrada	2.1			
Compuerta 3/4 cerrada	17			
Cheque en el sentido del flujo	2			
Bola totalmente abierta	0.05			
Bola 1/3 cerrada	5.5			
Bola 2/3 cerrada	210			

Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Tabla 3. Coeficiente de perdidas en accesorios de diferentes diámetros.

Tipo de accesorio	Diámetro nominal (pulgadas)									
	Roscada			Con bridas o extremo liso						
	1/2	1	2	4	1	2	4	8	20	
Válvulas										
completamente abiertas										
Globo	14.00	8.20	6.90	5.70	13.00	8.50	6.00	5.80	5.50	
Compuerta	0.30	0.24	0.16	0.11	0.80	0.35	0.16	0.07	0.03	
Cheque	5.10	2.90	2.10	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	2.00	
Angulo	9.00	4.70	2.00	1.00	4.50	2.40	2.00	2.00	2.00	
Codos										
45° radio corto	0.39	0.32	0.30	0.29						
45° radio largo					0.21	0.20	0.19	0.16	0.14	
90° radio corto	2.0	1.50	0.95	0.64	0.50	0.39	0.30	0.26	0.21	
90° radio largo	1.0	0.72	0.41	0.23	0.40	0.30	0.19	0.15	0.10	
180° radio corto	2.0	1.50	0.95	0.64	0.41	0.35	0.30	0.25	0.20	
180° radio largo					0.40	0.30	0.21	0.15	0.10	
Tee de paso directo	0.90	0.90	0.90	0.90	0.24	0.19	0.14	0.10	0.07	
Tee de paso difecto  Tee de salida lateral										
i ee de saiida lateral	2.40	1.80	1.40	1.10	1.00	0.80	0.64	0.58	0.41	

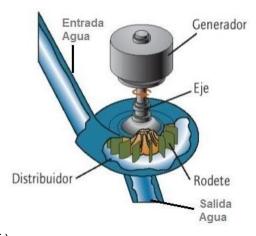
Fuente (Guarin & Florez, 2013)

Con ello se puede calcular la potencia que es generada por la turbina, ya conociendo el caudal, el peso específico del agua y la altura, con ello se tendrá un resultado claro de la potencia hidráulica que es aprovechada por la turbina. (Guarin & Florez, 2013)

Para poder generar electricidad son utilizados varios tipos de turbinas, con unas características diferentes que esto es según las condiciones del potencial hidráulico que esté disponible. (Guarin & Florez, 2013)

**4.2.6 Partes de una Turbina Hidráulica.** Una turbina hidráulica cuenta con una tubería de entrada la cual es distribuida por varios puntos de salida mediante el distribuidor, los puntos por donde sale el agua se llama toberas, el cual hace que el agua golpee los alabes del rodete que esto hace girar el eje de la turbina que es llamado rotor, el rodete consta esencialmente de un disco provisto de un sistema de alabes, paletas o cucharas que esto depende del tipo de la turbina, en el que golpea el agua, y esto sale por la tubería de desagüe o difusor hacia el cauce del rio. (Area Tecnologia, s.f.)

Figura 7. Partes de una turbina hidráulica.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

**4.2.7 Tipos y Clasificación de Turbinas Hidráulicas.** Se pueden clasificar por diferentes aspectos, uno de los principales es por la ubicación del eje de la turbina, ya sea horizontal o vertical, como también se clasifican por la dirección en la que entra el agua a la turbina, lo cual puede ser (Area Tecnologia, s.f.):

**Turbinas Radiales-Axiales:** en este tipo el agua entra al rodete de forma radial para posteriormente cambiar de dirección y salir paralelamente al eje de la rotación de la turbina. (Area Tecnologia, s.f.)

Figura 8. Turbina Radiales-Axiales.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

**Turbinas Axiales**: en esta turbina el agua entra y sale paralelamente al eje de rotación de la turbina, por ello se denomina axi.... (Area Tecnologia, s.f.)

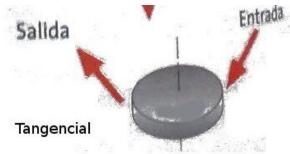
Figura 9. Turbina Axial.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

**Turbinas Tangenciales:** para este tipo, el agua golpea el rodete en su periferia. (Area Tecnologia, s.f.)

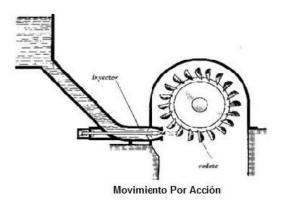
Figura 10. Turbinas Tangenciales.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

También se encuentra otro tipo de clasificación, que es según el grado de reactividad o el movimiento del eje de la turbina, que se tienen dos tipos que son: acción y reacción.

Figura 11. Turbina por Movimiento de Acción.



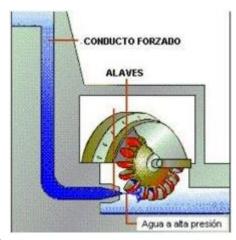
Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

En la turbina por movimiento de acción, el agua mueve la turbina por el golpe directo en los alabes del rodete, para este caso se debe tener una gran altura de caída del agua para que golpee con más fuerza, esto nos deduce que a mayor altura obtendremos mayor fuerza de golpeo. (Area Tecnologia, s.f.)

Características de la Turbina de Acción: la incidencia del agua y el sentido del giro del rodete coincide con el punto en el que se produce el chorro de agua sobre los alabes con toda la energía cinética que llega el agua a la turbina esto es utilizado para su giro, la energía de la presión que posee el agua al golpear el rodete directamente, se convierte en energía cinética "movimiento" en el rodete, de las

turbinas de acción más utilizada es la Turbina Pelton o también llamado Rodete Pelton. (Area Tecnologia, s.f.)

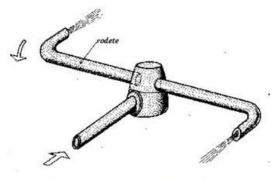
Figura 12. Esquema explicativo de turbina de acción.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

Para la turbina por movimiento de reacción, el agua mueve el rodete, no por el golpe directo sino por la reacción que provoca su salida sobre el rodete, para este caso se debe tener un gran caudal de agua que empuje el agua que entra por la tubería para que salga con mucha más fuerza y pueda mover el rodete, no se tiene en cuenta la altura a la que cae el agua ya que no es importante el golpe directamente a los alabes, lo importante es que se tenga mucho caudal de agua para el empuje. (Area Tecnologia, s.f.).

Figura 13. Turbina por Movimiento de Reacción del Agua.

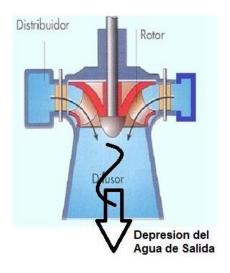


Movimiento Por Reacción del Agua

Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

Característica de la Turbina de Reacción: en este caso, el sentido de giro del rodete no coincide con la dirección de entrada y la salida del agua ya que estas turbinas utilizan energía cinética y de presión para mover el rodete y la presión del agua a la salida que es inferior a la de la entrada, el cual antes de llegar el agua al rodete, parte de la energía de presión que trae el agua en su caída esta se transforma en energía cinética en el distribuidor que va girando alrededor del mismo, para este caso el distribuidor rodea todo el rodete, en el que va llegando el agua por la totalidad de la periferia de este, que es la admisión del agua total; el agua de la salida del rodete no sale a la atmosfera, sino que penetra en un tubo que es llamado tubo difusor o tubo de aspiración, esto genera una depresión "absorción" que su misión fundamental es aumentar la energía hidráulica que es absorbida por el rodete y el tubo difusor desemboca en el canal de desagüe que es el que devuelve el agua al cauce. (Area Tecnologia, s.f.)

Figura 14. Esquema explicativo de turbina de reacción.



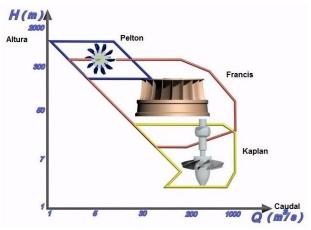
Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

Las turbinas más utilizadas son las siguientes:

Turbina Pelton Turbina Francis Turbina Kaplan

Para identificar cual es la más viable en el proyecto, se puede basar sobre la siguiente grafica que mide la cantidad de caudal necesario sobre la altura de la caída del agua.

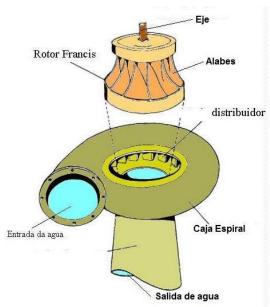
Figura 15. Tipo de turbina ideal en función del caudal y la altura de caída del agua.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

❖ Turbina Francis: esta turbina de tipo reacción, radial-axial, que normalmente es de eje vertical pero también puede ser de eje horizontal, este tipo se utiliza en saltos de altura intermedio hasta los 200m y con caudales variados de agua que esta entre 2 y 200 metros cúbicos por segundo, el distribuidor de este tipo está compuesto por aletas móviles para regular el caudal del agua que conduce al rodete y el agua procedente de la tubería forzada esto entra perpendicularmente al eje de la turbina y sale paralela a el; para la regulación del caudal del agua que entra en el rodete, se utilizan paletas directrices que son situadas de forma circular que se denominan distribuidor, esto se utiliza en sitios de muy diversas alturas de caída de agua y caudales, que se puede utilizar en un gran rango de saltos y caudales de agua, en algunos tipos puede variar el Angulo de sus palas durante su funcionamiento. (Area Tecnologia, s.f.)

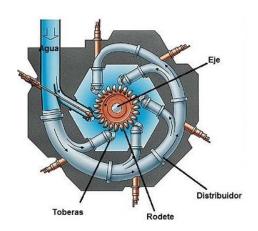
Figura 16. Tipo de turbina Francis.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

❖ Turbina Pelton: este tipo también es llamado turbina de impulso, ya que solamente aprovecha la energía cinética del fluido, esto hace que el gradiente de la presión que entre la entrada y la salida de la maquina sea de cero. (Forero Parrado, Moreno Aguilar, & Cespedes, 2019)

Figura 17. Tipo de Turbina Pelton.

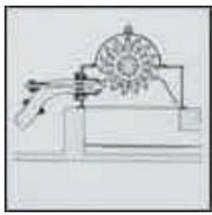


Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

En este tipo de turbina el agua sale por inyectores e impacta tangencialmente los alabes con forma de doble cuchara de un rodete entregando su energía, este tipo

se utiliza en grandes caídas de agua, de hasta 2000 m, para obtener máxima eficiencia, la velocidad tangencial del rodete debe ser la mitad de la velocidad del chorro del agua. (Cuadro & Restrepo , 2003)

Figura 18. Turbina Pelton.



Fuente (Cuadro & Restrepo, 2003)

### 4.2.8 Clasificación de la Turbina Pelton.

Pelton de Eje Horizontal: en este tipo de turbina, el número de chorros por rueda se reduce a una o dos, puede resultar compleja la instalación en un plano vertical de las tuberías de alimentación y las agujas de inyección, ya que este sistema de montaje encuentra aplicación en los casos donde se encuentran aguas sucias que esto producen deterioro o acción abrasiva, con el eje horizontal se es posible instalar turbinas gemelas para un solo generador colocándose entre ambas y contrarrestando empujes axiales. (Cuadro & Restrepo , 2003)

Pelton de Eje Vertical: este tipo de turbina facilita la colocación del sistema de la alimentación en un plano horizontal ya que permite aumentar el número de chorros por rueda de 4 a 6 y con esto se puede incrementar el caudal para tener mayor potencia por unidad, el cual se acorta la longitud del eje turbino generador y se amenguan las excavaciones, el cual se puede disminuir el diámetro de rueda y aumentar la velocidad de giro, que se reduce en fin el peso de la turbina por unidad de potencia, esto hace que la utilización de esta disposición de las turbinas Pelton sean más ventajosas que la disposición horizontal y para su aplicación se conviene utilizar en casos donde se tienen aguas limpias que no produzcan afecto abrasivo sobre los alabes e inyectores, ya que a la inspección y reparaciones de este montaje se harían más complejo. (Cuadro & Restrepo , 2003)

Para la construcción de la turbina Pelton, el material de los alabes debe resistir la fatiga, la corrosión y la erosión, ya que cuando estas acciones son moderadas puede bastar la fundición de grafito laminar, y si las condiciones de trabajo son más complejas y pesadas se debe recurrir al acero, carbono aliado con níquel de 0.7 a 0.1, molibdeno 0.3, acero con 13% de cromo y aceros austeno-ferriticos cr 20, Ni 8, Mo 3, que presentan una resistencia extraordinaria a la cavitación y abrasión y el material del disco de la rueda es de acero fundido o forjado. Para el número de alabes suelen ser de 17 a 26 por rueda, esto depende de la velocidad especifica de la turbina, ya que para alta velocidad especifica, el número de alabes es menor, en efecto para una rueda de un diámetro determinado por una carga y una velocidad de giro, si la velocidad especifica es alta quiere decir que el gasto es mayor ya que exige alabes mayores y por ende caben menos en la misma periferia de la rueda. (Cuadro & Restrepo , 2003)

El espacio que es requerido por alabe esta entre 1.4 do y 1.6 do, en el que do es el diámetro del chorro; el valor del coeficiente depende de la alta velocidad especifica por chorro y para una alta velocidad especifica por el chorro, el coeficiente será menor, para saber el número de alabes z, seria. (Cuadro & Restrepo, 2003)

Ecuacion 8 
$$Z = \frac{pi \ Dp}{(1.4 \ o \ 1.6)do}$$

**4.2.9 Forma y Dimensión de los Alabes de la Turbina.** Los alabes tienen la forma de doble cuchara, con una arista mediana que es donde se produce el ataque del chorro del agua, las dimensiones del alabe son proporcionales al diámetro del chorro y a su vez es la función del diámetro de la rueda y de la velocidad en específico, el diámetro del chorro esta entre 5% y 12% aproximadamente del valor del diámetro de la rueda Pelton. El ángulo es del orden de 20° según lo recomiendan los constructores, a la salida el ángulo del alabe esta normalmente entre 8° y 12° en la parte media del alabe, también es conveniente tener un valor reducido del ángulo para disminuir el valor de la velocidad absoluta de salida y mejorar la utilización de la energía del agua y hay que dar salida al agua con la propia forma del borde de fuga, porque se presenta el peligro de recirculación y el choque del agua contra los extradós del alabe siguiente (Cuadro & Restrepo , 2003)

# 4.2.10 Conceptos Básicos para el Diseño de Turbina Pelton.

# Impulso y Momento

Momento Lineal: permite considerar el movimiento de una partícula que es ocasionado por una fuerza F que actúa sobre esta en la misma dirección de su

velocidad  ${\bf v}$  y se toma el eje  ${\bf x}$  de coordenadas coincidiendo con la dirección del movimiento. (Cuadro & Restrepo , 2003)

Ecuacion 9 
$$F = m\ddot{x} = m\frac{d\dot{x}}{dt} = \frac{d}{dt}(m\dot{x}) = \frac{d}{dt}(mv)$$

La cantidad **mv** es el momento de la partícula o en algunas veces el momento lineal; la fuerza que es ejercida sobre una partícula es igual a el cambio de su momento lineal. Cuando se integra respecto al tiempo. (Cuadro & Restrepo , 2003)se obtiene:

Ecuacion 10 
$$\int_{t_1}^{t_2} F dt = \int_{1}^{2} d(mv) = mv^2 - mv^1 = \Delta(mv)$$

La integral es llamada impulso de la partícula que tiene unidades de fuerza-tiempo. (Cuadro & Restrepo , 2003)

Ecuacion 11 
$$F_x = \frac{d}{dt} (mv_x)$$
  
Ecuacion 12  $F_y = \frac{d}{dt} (mv_y)$   
Ecuacion 13  $Fz = \frac{d}{dt} (mv_z)$ 

- **4.2.11 Momento Lineal Sobre una Superficie.** Según (Cuadro & Restrepo , 2003) un chorro de agua con sección transversal A y velocidad v, golpea una superficie, esta superficie tiene forma de cono, luego cuando el agua hace contacto con esta superficie, se desvía en todas direcciones. ¿Cuál sería la fuerza ejercida sobre la superficie por el chorro del agua? Para el volumen del agua que golpea la superficie cada segundo es av y su masa es avp, donde p es la densidad del agua; antes de que el chorro del agua golpee la superficie, esta trae momento lineal en una sola dirección, después de ser desviado por la superficie, las partículas de agua que conforman al chorro tienen velocidades distribuidas igualmente en todas las direcciones, para luego el momento final es cero, la perdida de momento por segundo del agua es:  $Avpv = Av^2p$ . La fuerza ejercida por el chorro de agua sobre la superficie, está dada por:  $Ecuacion 14 F = pv^2 A$
- **4.2.12** Análisis Preliminar del Momento Lineal Sobre una Rueda Pelton. Esta rueda consiste de un gran número de cangilones que están ajustados a la periferia de la rueda, cual sea la velocidad del chorro del agua  $v_{\rm j}$ , primero se debe considerar un solo cangilón moviéndose a una velocidad tangencial u, el cual durante cada segundo de longitud  $v_{\rm j}-u$  de chorro se desvía en un cangilón con una velocidad

relativa  $v_j - u$ . Si el cangilón esta bien construido, el chorro de agua desviado conservara su velocidad relativa  $v_j - u$ . La fuerza relativa sobre el cangilón seria (Cuadro & Restrepo , 2003):

Ecuacion 15 
$$F = 2A \operatorname{jp}(v_i - u)^2$$

Según (Cuadro & Restrepo, 2003) El canjilón se mueve con una velocidad u, la potencia o trabajo por unidad de tiempo está dada por:

Ecuacion 16 W = Fu = 
$$2A_{jpu}(v_j - u)^2 = 2A_{jpv_j^3} \frac{u}{v_j} \left(1 - \frac{u}{v_j}\right)^3$$

Según (Cuadro & Restrepo , 2003) se escribe de la última manera, se quiere saber cómo la potencia varia en un cangilón según la relación  $\frac{u}{v_i}$ 

Para  $u/v_j = 0$ , la potencia es nula, ya que el cangilón no se mueve, para  $u/v_j = 1$ , el agua no es atrapada por el cangilón, luego tampoco existe entrega de potencia. (Cuadro & Restrepo , 2003)

 $Ecuacion\ 17\ Pot.\ esp=rac{W}{2Ajpv_i^3}$ , Por la diferencia se podrá corroborar que el máximo poder es entregado a un cangilón cuando su velocidad u es un tercio de la del chorro, quiere decir que  $Ecucaion\ 18\ u = \frac{v_j}{3}$ , luego cuando el agua se desliza sobre el cangilón en la entrada a una velocidad de dos tercios de la velocidad del chorro Ecuacion 19  $(v_i - u)_1 = \frac{2}{3}v_i$  y sale a un tercio de la velocidad del chorro en el sentido opuesto de la entrada, el cual el agua retiene la novena parte de la energía cinética y aporta al cangilón ocho novenas partes de la misma; quiere decir que si en cangilón se desplaza a la mitad de la velocidad del chorro Ecuacion 20  $u = \frac{v_j}{2}$ , la velocidad final del agua seria 0, después cada gota de agua entregaría toda la energía cinética al cangilón y esto puede generar mayor potencia, sin embargo para  $u=\frac{v_j}{2}$ , menor cantidad de agua es desviada por el cangilón por unidad de tiempo, el cual la mayor generación de potencia por cangilón se da cuando Ecuacion 21 u = $\frac{v_j}{3}$ . Siendo  $(v_j - u)_1$  la velocidad relativa de entrada del chorro al cangilón  $(v_j - u)_2$ la velocidad relativa de la salida del chorro de agua respecto al cangilón y  $A_i$  es el área de sección transversal del chorro; un cangilón bien diseñado se cumple:  $(v_i - u)_1 = (v_i - u)_2$ . (Cuadro & Restrepo, 2003)

**4.2.13 Dimensionamiento del Cangilón.** Este dimensionamiento se lleva a cabo con base en el diámetro del chorro del agua,  $D_j$ , según las siguientes formulas:  $Ecuacion\ 22\ Altura\ del\ Cangilon\ H_c = 3,5D_j$ ,  $Ancho\ del\ Cangilon\ b_c = 3,75D_j$  " $Ecuacion\ 23$ ",  $Profundidad\ del\ Cangilon\ t_c = 1,5D_j$  " $Ecuacion\ 24$ " y  $Abertura\ d_c = 1,03D_j$  " $Ecuacion\ 25$ ". (Cuadro & Restrepo , 2003)

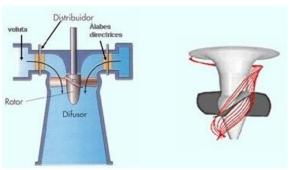
**4.2.14 Cálculo del Número de Cangilones.** Para poder calcular el número de cangilones que se necesitan para la rueda, se realiza la siguiente ecuación  $Z = \pi \frac{D_a}{t_a}$ , *Siendo*  $t_a \approx h_c$  "*Ecuacion* 26", donde  $D_a$  es el diámetro exterior de la rueda con los cangilones montados, para poder calcular el número de cangilones requeridos, se puede partir de un diámetro de rodete supuesto, esto se fundamentara en las restricciones de espacio de montaje de la turbina y también en los parámetros funcionales y económicos. (Cuadro & Restrepo , 2003)

4.2.15 Cálculo de la velocidad optima del chorro.  $(v_1)$ (m/s).

Ecuacion 27 
$$v_j = \varphi \sqrt{\frac{4}{3}gH_{bruta}}$$
.

**4.2.16 Turbina Kaplan.** Este tipo son turbomáquinas que tienen reacción axial, el cual generan mayor velocidad en el giro del rodete y generalmente se utiliza en saltos de pequeña altura de agua, hasta 50m y con caudales que suelen superar los 15 metros cúbicos por segundo "para mucho caudal de agua a poca altura", en este tipo puede variar el ángulo de sus palas durante su funcionamiento; su uso es permitido en ríos o riachuelos que tienen poca diferencia de altura, una de sus características que ofrece es poder rotar sus alabes, que tiene como fin orientar mejor frente al chorro, esto aumenta la eficiencia de la transferencia de la energía del fluido del rodete. (Cardona Mancilla & Sanchez Rios, 2015)

Figura 19. Tipo de Turbina Kaplan.



Fuente (Area Tecnologia, s.f.)

Para el diseño de la turbina Kaplan, se debe tener en cuenta unos datos iniciales, como el caudal de diseño (Q), la altura neta (Hn), el coeficiente de velocidad tangencial (ρ) y la gravedad (g).

Para iniciar, se debe calcular la potencia teórica que se desea producir, para ello se utiliza la siguiente formula.

Ecuación 28 *Pteorica* = 
$$Q * \rho * g * Hn$$

Por medio de los rendimientos ponderados de línea, transformador y generador, con ello se puede encontrar la energía que puede ser transformada por la turbina y de esta forma se puede obtener la potencia mínima, en este cálculo se debe tener en cuenta un incremento energético con una manera que satisfaga la demanda mínima, cuando aún existan variaciones frecuentes en la altura o el caudal útil, se esto tiene los siguientes valores. (Palma & Peña, 2018)

$$n_l = 0.9$$
  
 $n_{tr} = 0.96$   
 $n_g = 0.9$ 

Seguido a ello, la potencia útil de la turbina es inversamente proporcional al producto de los rendimientos, con la siguiente formula. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 29 
$$P_{util} = \frac{P_{teorica}}{n_l * n_{tr} * n_g}$$

Seguido a ello, se procede a encontrar la potencia interna hidráulica de la turbina, esta debe ser superior a la potencia útil mínima, se considera que para este cálculo unas pérdidas del 7%, de esta forma. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 30 
$$P_{interna} = P_{util} * \Delta_{perdidas}$$

Luego de conocer la potencia interna que se generara en la turbina, seguimos con los cálculos del rodete. Según la teoría de Adolph y F. Schweiger, para la turbina Kaplan se debe establecer una relación geométrica entre los diámetros interior y exterior, esta medida se debe encontrar entre 0.35 y 0.67, para el diseño se toma este valor como el punto medio del rango dado. (Palma & Peña, 2018)

$$\frac{D_i}{D_o} = 0.51$$

Para este tipo de turbina, se establece el coeficiente de proporcionalidad, que esto define la relación entre la energía cinética y la energía de presión. (Palma & Peña, 2018)

$$\xi = 0.4$$

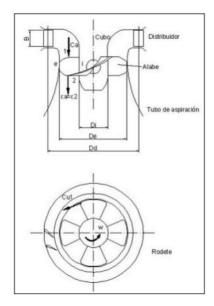
Para la transferencia de la energía cinética se define en cuanto a la velocidad, de esta manera que en la entrada de la turbina es ideal y depende del coeficiente de proporcionalidad y se encuentra, en la siguiente ecuación. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 31 
$$c_1 = \sqrt{\left(H_n - (H_n * \xi)\right) * 2 * g}$$

Este tipo de turbina son de tipo axial, quiere decir que la velocidad tangencial de entrada y salida son iguales, se da debido a que las dimensiones a la entrada y la salida son constantes. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 32 
$$u = u_1 = u_2$$

Figura 20. Esquema del rodete.



Fuente (Palma & Peña, 2018)

El escurrimiento en el borde de la salida del alabe es paralelo al eje de rotación de la turbina, el cual la velocidad meridional y la velocidad de salida del flujo son iguales y la velocidad absoluta y tangencial forman un ángulo recto. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 33 
$$c_2 = c_{2m}$$
  
 $\alpha_2 = 90^{\circ}$ 

Entre la relación optima de los ángulos formados por la velocidad relativa entre el alabe, el fluido y la velocidad tangencial, esto indica la linealidad o no linealidad del perfil exterior, de esta manera que si la relación es lineal los cálculos serían más sencillos o por el contrario, si se considera una variación máxima de una manera que se pueda saber si la sección interior supera o no el punto vertical generando de tal manera una zona de remanso, el cual se evidencia que el ángulo  $\beta_{1i}$  sea menor que 90°. (Palma & Peña, 2018)

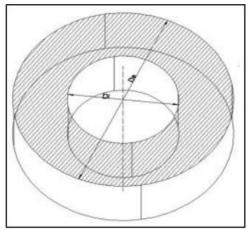
$$\beta_1 \approx \beta_2$$

Para la velocidad tangencial al extremo es óptima, de esta manera que el coeficiente de velocidad tangencial ( $k_u$ ) diverge entre 0.65 y 2.5. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 34 
$$u = k_u * \sqrt{2 * g * H_n}$$

Seguido a ello se define la corona circular formada en el borde la de irrupción de los alabes, donde se toma la sección de entrada en función del diámetro externo, después de que se obtiene esta sección se define la velocidad meridional en función de la velocidad absoluta y el ángulo entre las velocidades absoluta y tangencial. (Palma & Peña, 2018)

Figura 21. Sección de entrada.



Fuente (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 35 
$$C_{1m} = C_1 * \sin(\alpha_1)$$

Ecuacion 36 
$$Q = S * C_{1m} = (\pi * (r_e^2 - r_i^2)) * C_{1m}$$

Ecuacion 37 
$$Q = \left(\pi * \left(\frac{D_e^2}{4} - \frac{D_e^2 * (0.51)^2}{4}\right)\right) C_1 * \sin(\alpha_1)$$

Luego se introduce el cálculo de la potencia útil de la turbina por medio de la ecuación de Euler. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 38 
$$C_2 = C_{2m} = C_{1m}$$

Ecuacion 39 
$$P_{util} = Q * \rho * \omega * (r_1 * c_1 * \cos(\alpha_1) - r_2 * c_2 * \cos(\alpha_2))$$

Donde se sabe que la velocidad tangencial en la entrada y la salida son iguales ( $u=u_1=u_2$ ), para la velocidad angular se realiza con la siguiente ecuación. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 40 
$$\omega = \frac{u}{r} = \frac{u}{\frac{D_e}{2}}$$

Y los radios permanecen constantes. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 41 
$$r_1 = r_2 = r$$

Ecuacion 42 
$$P_{interna} = Q * \rho * \omega * \left( \left( \frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_2 * \cos(\alpha_2) \right) \right)$$

Ecuacion 43 
$$P_{interna} = Q * \rho * \omega * \left( \left( \frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_1 * \sin(\alpha_1) * \cos(\alpha_2) \right) \right)$$

Continuamos que con la ecuación del caudal que es la "Ecuación 10" y con la ecuación de Euler que es la de la potencia interna "Ecuación 16" con ello formamos un sistema de ecuaciones de la manera que al solucionar se obtengan los valores del diámetro externo y el ángulo de la incidencia. (Palma & Peña, 2018)

$$Ecuacion 44 \left\{ \begin{aligned} Q &= \left(\pi * \left(\frac{D_e^2}{2} - \frac{D_e * (0.51)^2}{2}\right)\right) c_1 * \sin(\alpha_1) \\ P_{interna} &= Q * \rho * \frac{u}{\frac{D_e}{2}} * \left(\left(\frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_1 * \sin(\alpha_1) * \cos(\alpha_2)\right)\right) \end{aligned} \right.$$

Luego se encuentran los ángulos, de acuerdo a la condición de deslizamiento del fluido, donde se sabe que  $\beta_1 \approx \beta_2$ . (Palma & Peña, 2018)

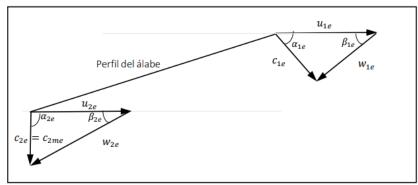
Ecuacion 45 
$$\tan \beta_1 = \frac{c_{1m}}{u - c_{1u}} = \frac{c_1 * \sin(\alpha_1)}{u - c_1 * \cos(\alpha_1)}$$

Ecuacion 46 tan 
$$\beta_2 = \frac{c_{2m}}{u} = \frac{c_{1m}}{u} = \frac{c_1 * \sin(\alpha_1)}{u}$$

Se evidencia la diferencia entre  $\beta_1$  y  $\beta_2$ , el cual es muy pequeña y hace que el perfil sea casi lineal, la aproximación del perfil la podemos evidenciar en la Figura 22, la casi linealidad del perfil e igualdad con las velocidades  $c_{1m}$ ,  $c_{2m}$  y  $c_2$ , esto ayuda a

facilitar el calculo en el trazado de las secciones del alabe hasta el diámetro interno. (Palma & Peña, 2018).

Figura 22. Sección de entrada.



Fuente (Palma & Peña, 2018)

Con la Ecuación 13 se obtiene la velocidad angular y el número de revoluciones para la turbina. (Palma & Peña, 2018)

Para saber los valores unitarios del caudal y la velocidad unitarios para la turbina, se realizan las siguientes ecuaciones. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 47 
$$Q_{11} = \frac{Q}{D^2 * \sqrt{H}}$$

Ecuacion 48 
$$n_{11} = \frac{n * D}{\sqrt{H}}$$

Para realizar el cálculo del número especifico de revoluciones en función de la potencia, primero se debe tener conocimiento de una aproximación del rendimiento de la turbina, para ello se calcula el número especifico de revoluciones de la turbina en función del caudal. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 49 
$$n_q = \frac{n * \sqrt{Q}}{H^{3/4}}$$

Se procede a realizar el cálculo de las secciones intermedias de los alabes de la turbina. (Palma & Peña, 2018)

Para el cálculo de los radios de cada sección, se realiza con la siguiente ecuación. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 50 
$$r_i = \frac{D_i}{2}$$

Ecuacion 51 
$$\Delta r = \frac{D_e - D_i}{2 * \#secciones}$$

Ecuación de los radios de la sección.

Ecuacion 52 
$$r_2 = r_i + \Delta_r$$

Luego de que los radios de cada sección, se encuentran las velocidades tangenciales de entrada y de salida. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 53 
$$u_{1i} = \omega * r_i$$

Después se determina la velocidad  $c_{1ue}$ y con ella se encuentra el rendimiento hidráulico de la turbina, que con el mecánico y volumétrico representan el rendimiento total de la máquina.

Ecuacion 54 
$$c_{1ue} = \sqrt{c_{1e}^2 - c_{1me}^2}$$

Ecuacion 55 
$$n_h = \frac{(u_{ie} * c_{1ue}) - (u_{2e} * c_{2ue})}{g * h}$$

Al obtener este rendimiento, se calculan las velocidades absolutas en las secciones del alabe. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 56 
$$c_{1ui} = \frac{n_h * g * h}{u_{1i}}$$

Seguido a ello se obtienen las variaciones de los ángulos  $\propto y \beta$  en las secciones del alabe. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 57 
$$\propto_{1i} = cos^{-1}(\frac{c_{1ui}}{c_{1e}})$$

Ecuacion 58 
$$\beta_{1i} = tan^{-1} \left( \frac{c_{1me}}{u_{1i} - c_{1ui}} \right)$$

Ya teniendo el valor de  $\beta_{1i}$ , se procede a verificar si las secciones en la entrada tienen puntos de remanso o de creación de torbellinos, que con esta manera se garantiza que el perfil no tenga ninguna zona cóncava secundaria en la cara de presión, lo cual se comprueba que los ángulos existentes entre la velocidad relativa alabe-fluido y la velocidad tangencial es creciente cuando se acerca al interior del perfil, siendo  $\beta_{1i} < 90^{\circ}$ , que se adquieren los ángulos  $\beta_{2}$ . (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 59 
$$\beta_{2i} = tan^{-1} \left( \frac{c_{1me}}{u_{1i}} \right)$$

Con las siguientes ecuaciones, se determinan las velocidades relativas fluido alabe de la entrada y salida. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 60 
$$w_{1i} = \frac{c_{1me}}{sen(\beta_{1i})}$$

Ecuacion 61 
$$w_{2i} = \frac{c_{1me}}{sen(\beta_{2i})}$$

Para poder encontrar la altura, la curvatura y la cantidad de alabes, se debe determinar el número especifico de revoluciones según la potencia, que se obtendrá en función del rendimiento hidráulico. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 62 
$$n_s = 3.65 * \sqrt{n_h} * n_q$$

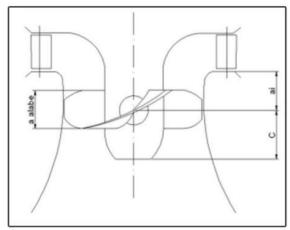
Según (Palma & Peña, 2018) nos dice que Bohl establece que en algunas de las dimensiones principales se obtienen respecto al ensayo de sucesivas turbinas Kaplan de doble regulación.

Ecuacion 63 
$$C = (6.94 * n_s^{-0.403}) * D_e$$

Ecucaion 64 
$$a_i = (0.38 + (5.17 * 10^5 * n_s)) * D_e$$

Ecuacion 65 
$$a_{alabe} = \frac{1}{3} * (C + a_i)$$

Figura 23. Dimensiones del alabe.



Fuente (Palma & Peña, 2018)

Seguido a ello, la ecuación que supone el espacio libre entre dos alabes según la teoría de persianas, esto permite determinar la solides del alabe. (Palma & Peña, 2018).

Ecuacion 66 
$$t = \frac{a_{alabe}}{tan(\beta_{1e})}$$

número de alabes que conforman el rodete está dado por:

Ecuacion 67 
$$Z = \frac{\pi * D_e}{t}$$

Con la siguiente ecuación se define la longitud de la cuerda en cada una de las secciones del alabe. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 68 
$$l_i = \sqrt{\left(\frac{a_{alabe}}{2 * sen(\beta_{1i})} + \frac{a_{alabe}}{2 * sen(\beta_{2i})}\right)^2 + a_{alabe}^2}$$

Según (Palma & Peña, 2018) el método de Weinig permite encontrar la curvatura del perfil en cada sección del alabe, con la siguiente ecuación.

Ecuacion 69 
$$R_{ci} = \frac{l_i}{\sqrt{2 * (1 - sen(\propto_{1i}))}}$$

Luego se realiza el cálculo del ángulo del alabe apto para realizar la superposición de estos cuando el rodete se encuentre en un mínimo par, el cual la amplitud del alabe para evitar el contacto seria. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 70 
$$\theta_{alabe} = \frac{Z^2 * \theta * l_e - \theta * D_e * \pi}{Z^2 * l_e}$$

Ya conociendo la amplitud, se logra encontrar el radio de curvatura considerando el triángulo rectángulo entre el centro del rodete, el borde del diámetro externo y la mitad de la amplitud de este ángulo. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 71 
$$e = \frac{D_e}{2} * cos\left(\frac{\theta_{alabe}}{2}\right)$$

Ecuacion 72 
$$R_{cb} = \frac{e}{z}$$

Continuamos calculando el ángulo del casquete esférico a las distancias de las demasías. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 73 
$$\propto_s = 2 * cos^{-1} \left( 1 - \frac{r_i - \Delta_s}{r_i} \right)$$

Ecuacion 74 
$$\propto_i = 2 * cos^{-1} \left(1 - \frac{r_i - \Delta_i}{r_i}\right)$$

Para los diámetros de las cubiertas, se calculan con la siguiente ecuación. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 75 
$$d_s = 2 * r * sen\left(\frac{\alpha_s}{2}\right)$$

Ecuacion 76 
$$d_i = 2 * r * sen\left(\frac{\alpha_i}{2}\right)$$

Ya conociendo los diámetros, se realiza la generatriz de la cubierta cónica. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 77 
$$c = C - \Delta_i$$

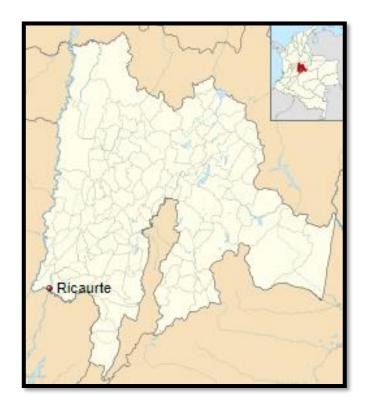
Luego se considera que la cubierta es un paraboloide, el cual se calcula la parábola generatriz, donde se suprimen los términos B y C, de una manera que coincida el mínimo en el origen y sea simétrica. (Palma & Peña, 2018)

*Ecuacion* 78 
$$A * \Delta_s + B * \Delta_s = c$$

### 4.3 MARCO CONTEXTUAL

**4.3.1 Marco Geográfico.** La zona de estudio del trabajo de investigación es en el municipio de Ricaurte, Cundinamarca provincia del alto magdalena, donde se encuentra ubicado en la cordillera oriental, de territorios planos, semi ondulados, bañado por los ríos Magdalena y Sumapaz, donde limita al Norte con los municipios de Tocaima y Agua de Dios, al Sur con el rio Magdalena y los Municipios de Flandes, Suarez, Carmen de Apicalá y Melgar, al Oriente con el municipio de Nilo y el rio Sumapaz y al Occidente con los municipios de Girardot y Flandes y el rio Bogotá, con una extensión total de 130 Kilómetros cuadrados, a 284 metros sobre el nivel del mar y a 142 kilómetros de la Capital de Colombia "Bogotá" (Alcaldia de Ricaurte, s.f.).

Figura 24. Localización de Ricaurte Cundinamarca.



**4.3.2 Marco Institucional.** Como Misión de la Universidad Piloto de Colombia "Forma profesionales con pensamiento crítico, conocimiento científico, respetuosos de la diversidad humanas y sus expresiones culturales; comprometidos con la solución de problemas en el contexto nacional e internacional; mediante la investigación científica, la formación integral de personas como actores de cambio, para contribuir al mejoramiento de la calidad de vida y sostenibilidad". (Universidad Piloto de Colombia Seccional Girardot )

En la Universidad Piloto de Colombia Seccional Alto Magdalena, se rescata de la misión la frase de "Comprometidos con la solución de problemas en el contexto nacional e internacional; mediante la investigación científica, la formación integral de personas como actores de cambio, para contribuir al mejoramiento de la calidad de vida y sostenibilidad" porque apoya la investigación en curso, ya que se plantea una posible solución a la problemática que se presenta en el Barrio Villa Diana Carolina brindando un diseño de energías limpias teniendo en cuenta uno de los 17 objetivos de desarrollo sostenible.

La Visión de la Universidad Piloto de Colombia "Se proyecta como un centro universitario de excelencia, que fundamenta su prestigio en la práctica de la gestión

institucional en el impacto en la cultura, en la ciencia, en la tecnología y en el desarrollo de la sociedad". (Universidad Piloto de Colombia Seccional Girardot )

Y como Alcance "Se basa en el reconocimiento por la comunidad académica y científica, como líder en la formación integradora del ser social para el progreso intelectual y científico del hombre libre, con altos valores humanos y comprometidos con la sociedad en general". (Universidad Piloto de Colombia Seccional Girardot)

Teniendo como referencia la Visión de la Universidad Piloto de Colombia Seccional Alto Magdalena, se evidencia la parte del desarrollo de la sociedad como profesionales proyectándonos con soluciones optimas y de protección al medio ambiente.

El presente proyecto hace parte del Semillero de Energías Alternativas y Transporte Masivo "Sentram" en el cual se brindan soluciones a problemáticas sociales y trabajo con la comunidad para obtener mejores resultados y finalmente vinculado con la visión y misión del Proyecto Educativo del Programa (PEP).

En la misión del Proyecto Educativo del Programa (PEP) se destaca la realidad del territorio para poder tener criterio de dar soluciones puntuales a problemáticas como lo es el caso de estudio en nuestra investigación y poder arrojar diseños de construcciones sostenibles y mejorar la calidad de vida de la población.

El PEP tiene como visión generar compromiso con la solución a la problemática, brindando nuevas tecnologías para hacer una transformación en la comunidad a estudiar.

Para darle un desarrollo sostenible y brindar la mejor solución contamos con conocimientos adquiridos en el transcurso de la formación académica como Ingenieros Civiles en las diferentes áreas que se dividen en tres pilares fundamentales, los cuales son, infraestructuras, territorio, gestión y manejo de proyectos que en la investigación a desarrollar los aplicamos.

En la parte de infraestructuras el objeto aplicado es la hidráulica y sanitaria donde se aplica lo visto en la materia de Mecánica de Fluidos y Laboratorios, Conductos a Presión, Flujo Libre y Laboratorio, Hidrología Aplicada, Gestión Ambiental Y Laboratorio de Calidad de Aguas.

En el segundo pilar encontramos Territorio y tenemos en cuenta la parte de expresión gráfica y dibujo que fue un eje fundamental para el desarrollo del producto final de la investigación.

Y finalmente tenemos la parte de Gestión y Manejo de Proyectos donde aplicamos los conocimientos adquiridos en procesos constructivos y gestión de proyectos para obtener una propuesta de costos a la investigación.

**4.3.3 Marco Histórico.** Ricaurte Cundinamarca Es un municipio del departamento de Cundinamarca, que está ubicado en la Provincia del Alto Magdalena, donde se encuentra a orillas del Rio Magdalena, en la desembocadura de los ríos Bogotá y Sumapaz, este municipio está vinculado con el municipio de Girardot y Flandes. (Alcaldia de Ricaurte, s.f.)

Este municipio fue fundado el 4 de diciembre de 1857, está vinculado con la evolución histórica del municipio de Girardot, donde Ricaurte en un principio fue un corregimiento de Girardot, aunque esta región estuvo habitada por el pueblo indígena de los Panches antes de la conquista, aquel municipio nace como un asentamiento en la orilla del Rio Magdalena en las proximidades de Girardot que inicialmente fue denominado como corregimiento de "Peñalisa" jurisdicción del distrito de Girardot. Seguido a ello con la caída del sector agroindustrial de Girardot, una nueva dinámica económica de la región en la actividad turística y con la construcción de la nueva vía desde Bogotá hasta Girardot, el cual se favoreció en gran medida el corregimiento que este tuvo un auge con la construcción de parajes sobre la vía y sitios de alojamiento, hasta llegar a consolidarse como municipio en el año 1968 con el nombre que tiene actualmente; el crecimiento urbano de este municipio se extiende sobre la vía panamericana hasta vincularse con el municipio de Girardot. (Alcaldia de Ricaurte , s.f.)

Con el Plan de Ordenamiento Territorial este le da la Categoría de Municipio con pertenencia al área metropolitana de Girardot y con una consolidación de la Ciudad Región como centro regional. El municipio de Ricaurte estaba conformado por los terrenos de la Hacienda Peñalisa, el territorio de los Manueles, Hato sucio y la Hacienda Oval, que la mayor parte de este territorio estaba dedicado a los cultivos de pasto para la ganadería, añil y mayormente al cultivo de tabaco, el cual Peñalisa se desarrolló como el primer puerto del Alto Magdalena; en el que los Hermanos Nieto Ricaurte fundaron una fábrica de Tabaco donde exportaban y otros productos como el añil y el café que era producido en Cunday y sus alrededores y los compraban para exportarlos a través del puerto a países como Francia, Alemania e Inglaterra, que termina siendo un puerto comercial privado. Dado su descendencia de lugar el Teniente Antonio Ricaurte y los Hermanos Nieto Ricaurte que proceden a cambiarle el nombre por el Decreto del 4 de diciembre de 1857 en la Asamblea de Cundinamarca y se dijo: "la aldea que, con el nombre de Peñalisa, se mandó a crear por ley C, sobre División Territorial del Estado y se Denomina Ricaurte". (Alcaldia de Ricaurte, s.f.).

Finalmente, el Barrio Villa Diana Carolina según información recolectada por residentes de hace mucho tiempo del sector, el alcalde de la época con mucho esfuerzo logro obtener un predio en la zona urbana del municipio cerca a la intersección del rio Sumapaz con el rio magdalena el cual fue designado para la creación del barrio con el fin de brindarle una ayuda a las familias necesitadas de poder tener su vivienda propia, para la urbanización se dio inicio por una etapa que incluía dos manzanas aproximadamente 90 viviendas construidas en bambú, estas familias la adquirieron a un precio asequible, al pasar del tiempo según el proyecto del ministro de vivienda German Vargas Lleras otorga donar para el municipio aproximadamente 300 viviendas gratuitas de la misma manera que se venía urbanizando por etapas, las cuales fueron otorgadas a familias en alto riesgo de inundación, escasos recursos para la población del municipio y familias que tuvieran un integrante en calidad de discapacidad. Lo que hoy en día es una gran comunidad con personas de bajos recursos por lo cual se plantea la propuesta del diseño para este sector.

## 4.4 MARCO DEMOGRAFICO

Según la información suministrada por el Geoportal (DANE, 2018) con el censo nacional realizado en el 2018, el barrio Villa Diana Carolina, lugar donde se realiza el caso de estudio, en este sector se encuentran 403 viviendas de interés social (VIS), el cual cuenta con una población de 1286 personas, que está conformado por un 50.16% de hombres que esto equivale a 645 personas y un 49.84% de mujeres que equivale a 641 personas.

Figura 25. Número de habitantes del Barrio Villa Diana Carolina.

Fuente (DANE, 2018)

Por otra parte, según el Geoportal del (DANE, 2018) que realizo el censo en el municipio de Ricaurte Cundinamarca, marcando un punto de 1300 m² a la redonda

del casco urbano, esto cuenta con 6043 viviendas y 4630 personas que habitan en este sector, que este conformado por el 49,48% que son 2291 hombres y 50,52% que son 2339 mujeres.

Figura 26. Habitantes del casco urbano del Municipio de Ricaurte.



Fuente (DANE, 2018)

### 4.5 MARCO LEGAL

- ❖ Ley 697 de 2001; esta ley fomenta el uso racional y eficiente de la energía, también se promueve la utilización de energías alternativas; el cual el Articulo 3 efectos de interpretar y aplicar la ley, se encuentra: 3. Desarrollo Sostenible: que conduce al crecimiento económico, elevación de la calidad de la vida y bienestar social, sin agotar la base de recursos naturales renovables en que sustenta, ni deteriora al medio ambiente o el derecho de las generaciones futuras a utilizarlo para la satisfacción de sus propias necesidades. (Pastrana Arango , 2001)
- ❖ Constitución Política; Articulo 80. Hace referencia de que el estado planificara el manejo y el aprovechamiento de los recursos naturales, esto para garantizar el desarrollo sostenible, la conservación, restauración y sustitución de ellos, también prevendrá y controlara los factores del deterioro ambiental e imponer unas sanciones legales y también exigir la reparación de los daños causados. (Colombia, 2021)
- ❖ Ley 142 de 1994; Esta ley es correspondiente a los servicios públicos domiciliarios y aplica al acueducto, alcantarillado, aseo, energía eléctrica, teléfono fijo público, distribución de gas, teléfono móvil local del sector rural y combustible, el cual es a cumplir en base de brindar un servicio público domiciliario en el país en el que todos tienen derecho a tenerlo y disfrutar de estos servicios. (Secretaria Juridica Distrital, 1994)

- ❖ Ley 142 de 1994; Articulo 4; este artículo se refiere a los servicios públicos antes mencionados que son denominados y referenciados como servicios públicos esenciales para un uso diario de los seres humanos, este articulo también hace referencia al Artículo 56 de la constitución política en el que menciona el derecho de huelga con excepción de los servicios públicos esenciales. (Secretaria Juridica Distrital, 1994)
- ❖ Ley 1715 de 2014. Esta ley se regula la integración de las energías renovables no convencionales al sistema energético nacional, que tiene por objeto promover el desarrollo y la utilización de las fuentes no convencionales de energía, como principales las de carácter renovable en el sistema energético nacional, con participación en las zonas no interconectadas y otros usos energéticos como medio necesario para el desarrollo económico sostenible, con reducción de emisiones de gases de efecto invernadero y seguridad del abastecimiento energético, con el propósito de buscar promover una gestión eficiente de la energía y comprende la eficiencia energética como la respuesta de la demanda. (Unidad de Planeacion Minero Energetica, 2014)

# 5. DISEÑO METODOLOGICO

El presente trabajo de investigación se realiza por la necesidad de aportarle al medio ambiente por medio de la generación de energías renovables, también se busca a través de las variables de investigación un equilibrio económico, ambiental y social, puesto que en el sector a pesar de que es de bajo estrato, pagan sumas muy elevadas del consumo de luz, el cual es obtenido por el sistema tradicional de generación de energía, en el que no solo afecta la economía de la población, sino que también afecta al medio ambiente.

Este proyecto va dirigido a 365 viviendas del Barrio Villa Diana Carolina de Ricaurte Cundinamarca, cabe resaltar que este sistema de hidro generador es nuevo en esta zona.

Se tendrán en cuenta la variable mixta; de acuerdo a los conceptos de (Hernandez Sampieri, 20144) "Este enfoque logra una perspectiva más amplia y profunda del fenómeno, donde la percepción de este resulta más integral, completa y holística, señalan que el enfoque cuantitativo representa fenómenos mediante el uso de números y transformaciones de números, como variables numéricas y constantes, graficas, funciones, formulas, mientras que el enfoque cualitativo a través de textos, narrativas, símbolos y elementos visuales. Así el método mixto caracteriza a los objetos de estudio mediante números y lenguaje e intentan recabar un rango amplio de evidencia para robustecer y expandir nuestro entendimiento de ellos".

Por otra parte, se realiza un análisis socio espacial con el fin de identificar la población del Barrio Villa Diana Carolina del Municipio de Ricaurte, Cundinamarca, y brindar una posible solución que mejora la calidad de vida de los habitantes de dicha población.

El tipo de investigación que se utiliza es exploratoria; según (Hernandez Sampieri, 20144) "Con este tipo de investigación obtendremos un acercamiento a el problema de estudio y luego realizaremos la toma de datos de la población lo cual nos permitirá realizar encuestas de favorecimiento a la comunidad y finalmente con la información obtenida, realizar un análisis socio espacial para luego continuar con la investigación más a fondo, también se explora los afluentes cercanos a la zona de estudio para identificar con que cuenca se va a trabajar; de igual manera se contara con una investigación explicativa, con esta no solo se describirá el caso de estudio sino que se acerca a explicar las causas de la investigación analizada, también nos permitirá ampliar la investigación exploratoria y con esta generar una hipótesis, en el que buscamos descubrir variables cualitativas el cual esto es indispensable para saber cuántas familias pueden ser beneficiadas, quiere decir que esto trabaje con

la misma eficiencia del modelo tradicional, que genera un ahorro económico ambiental".

Inicialmente se trabajarán dos fases, la primera es la identificación de la cuenca que pertenece a la zona de estudio para saber los niveles máximos y mínimos que ha logrado llegar la lámina de agua del río, con el cual vamos a realizar el diseño de la captación; por otra parte procedemos a identificar las precipitaciones de la cuenca que se han presentado en los últimos años y poder obtener un caudal para diseñar la turbina que más le favorezca al proyecto y así mismo saber la cantidad de energía que nos pueda generar.

La segunda fase es la identificación de la población que se va a beneficiar, seguido a ello se realiza un acercamiento mediante encuestas para obtener información sobre el consumo de energía, identificar aparatos electrónicos con los cuales cuentan las viviendas y saber su estado socio económico.

Luego de culminar estas dos fases, procedemos a realizar el análisis de los resultados obtenidos, el cual vamos a identificar un contraste con los resultados arrojados del diseño y las necesidades que se identificaron con la población que se estudió.

Finalmente planteamos el diseño teniendo en cuenta la identificación de la cuenca, los diferentes niveles y el terreno para generar los planos como diseño de la investigación generada en el trascurso del proyecto y el respectivo presupuesto de obra.

#### 6. PRODUCTO DE INVESTIGACION

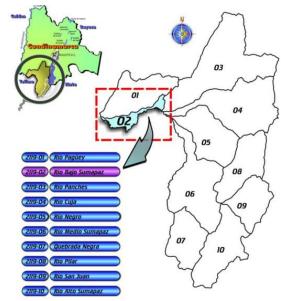
Iniciando la primera fase, procedemos a identificar la cuenca que este más cerca al caso de estudio realizando una investigación en las diferentes bases de datos para saber el caudal con el que vamos a trabajar, seguido a ello se define el tipo de turbina y se realiza el diseño de la misma.

Según planes de ordenación y manejo de cuencas (POMCAS) de la CAR, plantean 10 Pomcas de diferentes cuencas secundarias, que son: Rio Bogotá, Rio Negro, Rio Carare Minero, Rio Sumapaz, Rio Alto Suarez, Rio Medio y Bajo Suarez, Rio Seco, Rio Guayuriba, Rio Guavio y Rio Garagoa, el cual nuestro caso de estudio se ubica en la Cuenca del Rio Sumapaz que cuenta con 10 Subcuencas, que se identifican, como: Subcuenca Rio Paguey, Rio Bajo Sumapaz, Rio Panches, Rio Cuja, Rio Negro, Rio Medio Sumapaz, Quebrada Negra, Rio Pilar, Rio San Juan y Rio Alto Sumapaz, en la que estudiamos cada una de ella y obtuvimos un acercamiento a la Subcuenca Rio Bajo Sumapaz que en ella se realizara la captación.

# Delimitación de la Subcuenca Rio Bajo Sumapaz

La subcuenca rio bajo Sumapaz está ubicada en la Cuenca del Rio Sumapaz que hace parte de la hoya hidrográfica del Rio Magdalena y esta cuenca se ubica al suroccidente del departamento de Cundinamarca, con una extensión de 2532,14 Km² y ocupa el 13,5% del área de la jurisdicción de la CAR, esta cuenca limita al norte con la cuenca del Rio Bogotá y la cuenca del Rio Magdalena de la vertiente oriental de Cundinamarca, al sur limita con el departamento del Huila, por el oriente limita con el Departamento del Meta y con parte de la Cuenca del Rio Bogotá y Rio Blanco y finalmente limita por el Occidente con el Departamento del Tolima; La cuenca del Rio Sumapaz está comprendida por los municipios de Fusagasugá, Pasca, Silvania, Granada, Tibacuy, Arbeláez, Pandi, San Bernardo, Cabrera, Venecia, Nilo y parte de Ricaurte. (Corporacion Autonoma Regional)

Figura 27. Distribución y Localización de las Subcuencas del Rio Sumapaz.



Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

En la Subcuenca del Rio Bajo Sumapaz, según (Corporacion Autonoma Regional) el eje fluvial principal de esta subcuenca está constituido por el Rio Sumapaz, esta subcuenca está comprendida por los municipios de Nilo y Tibacuy que esto limita en el norte con la subcuenca del rio Paguey en el municipio de Nilo, en el sur limita con el departamento del Tolima, al oriente limita con la subcuenca del rio panches del municipio de Tibacuy y al occidente limita con el municipio de Ricaurte con la cuenca del Rio Magdalena del departamento de Cundinamarca y con el departamento del Tolima.

Tabla 4. Delimitación de la Subcuenca Rio Bajo Sumapaz.

CUENCA	COORDENADAS	EXTENSIÓN KM <sup>2</sup>	
2119 – 02	N. 948722,48		
Subcuenca Río Bajo Sumapaz	S. 921981,63	00.50	
	O. 968613,96	68,50	
	E. 956038,04		

Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

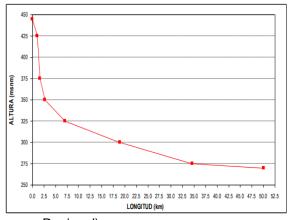
La subcuenca del Rio Bajo Sumapaz tiene un área de 68.17 km² que equivale al 2.69% del área de estudio, esta subcuenca presenta una caída de 1180 m, que comprende desde los 1450 msnm en la cuchilla San Bartolo y los 270 msnm en la

desembocadura del rio Sumapaz en el rio Magdalena, con una longitud de 30.48 kms, cuenta con un ancho máximo de 5.37 km, con un ensanchamiento medio de 4.39 km; la longitud del cauce del rio Sumapaz en la cuenca baja de la unión con el rio negro sobre los 445 msnm hasta la confluencia del rio Sumapaz con el rio magdalena a los 270 msnm en la jurisdicción del Municipio de Ricaurte que es de 50.040 km, con longitud total del cauce del rio Sumapaz de 145.909 km desde el nacimiento a 3850 msnm en el páramo de Sumapaz del área rural del distrito capital, hasta la desembocadura con el rio magdalena en el Municipio de Ricaurte sobre los 270 msnm en los límites de los departamentos de Cundinamarca y Tolima. (Corporacion Autonoma Regional)

# Perfil Longitudinal del Cauce

El rio Sumapaz en la parte baja, este tramo inicia aguas abajo de la confluencia del rio negro en el municipio de Tibacuy que forma un valle en V de altas laderas con fuertes pendientes y luego un valle tipo aluvial, con una dirección predominante de este-oeste disectado la vertiente occidental de la Cordillera Oriental de los Andes colombianos, esto se evidencia en la Figura siguiente, en el que se evidencia el perfil longitudinal del cauce principal del rio Sumapaz en la parte baja, que se puede observar altas pendientes en el primer tramo en los 445 hasta los 350 msnm en la desembocadura del rio Sumapaz a él rio magdalena, que tiene una disminución de la misma en la parte final, aguas debajo de la desembocadura del rio Paguey. (Corporacion Autonoma Regional)

Figura 28. Perfil Longitudinal del Cauce de la Cuenca Baja del Rio Sumapaz.

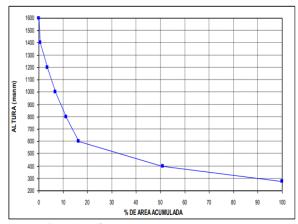


Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

# **Curva Hipsométrica**

Esta curva relaciona en grafico la distribución del relieve con respecto a la altura a lo largo de la cuenca, determinando el porcentaje del área comprendida entre diferentes alturas, los resultados obtenidos para los rangos de altura cada 200 metros en la cuenca baja rio Sumapaz, el resumen se evidencia en la siguiente Gráfica. (Corporacion Autonoma Regional)

Gráfica 1. Curva Hipsométrica de la Cuenca Baja del Rio Sumapaz.



Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

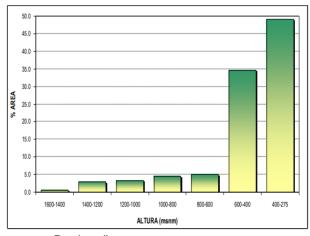
Tabla 5. Hipsometría de la Subcuenca del rio bajo Sumapaz.

ALTURA (msnm)	AREA (km2)	ÁREA (%)	ÁREAS BAJO ALTURAS (%)	ÁREAS SOBRE ALTURAS (%)
1600			0,00	100,00
1400	0,403	0,59	0,59	99,41
	1,986	2,91		
1200	0.000	0.07	3,50	96,50
1000	2,228	3,27	6,77	93,23
	3,041	4,46		·
800			11,23	88,77
600	3,439	5,04	16,28	83.72
	23,571	34,58	, , , , ,	
400			50,85	49,15
	33,505	49,15	400.00	
275			100,00	0,00
TOTAL	68,173	100,00		

Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

Según (Corporacion Autonoma Regional), en la cuenca baja del rio Sumapaz se encuentra que en la parte baja entre la cota 275 a 600 msnm, cerca del 73% del área total de la cuenca, con una mayor concentración entre los 275 a 400 msnm con el 49.1% del área, la parte alta de la cuenca por encima de los 600 msnm, corresponde a la zona de mayores pendientes, que presenta distribuciones que van disminuyendo entre el 5.0% para el intervalo de 600 a 800 msnm a 0.6% en la parte más alta de la cuenca entre las cotas 1400 y 1600, la cota que corresponde al 50% del área, el cual divide a la cuenca en dos zonas de igual área.

Gráfica 2. Histograma de las alturas de la cuenca del rio bajo Sumapaz.



Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

#### Coeficiente de Masividad

El coeficiente para esta cuenca baja es de 7.29, que tiene contraste con un coeficiente de 0.96 que es estimado para toda la cuenca del rio Sumapaz en el área de la jurisdicción de la CAR. (Corporacion Autonoma Regional)

#### Pendiente Media del Cauce

Tabla 6. Pendiente Media del Cauce del Rio bajo Sumapaz.

No TRAMO	ALTURA (msnm)	CAIDA Hcp (m)	LONGITUD CAUCE Lc (m)	AUCE Lc % CAUCE PENDIENTE Si (%)		PENDIENTE PONDERADA Si * %Lc	
0	445		0				
1	425	20	1044	2,09	1,92	0,040	
2	375	50	635	1,27	7,87	0,100	
3	350	25	1014	2,03	2,47	0,050	
4	325	25	4321	8,64	0,58	0,050	
5	300	25	11898	23,78	0,21	0,050	
6	275	25	15729	31,43	0,16	0,050	
7	270	5	15399	30,77	0,03	0,010	
TOTAL		175	50.040	100		0,350	

Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

En la pendiente media ponderada del cauce principal que es de 0.35% con unos valores que superan el 7% en el primer sector del rio que esta sobre los 350 msnm, en el que ha llegado alcanzar pendientes máximas de 7.9% el cual genera tasas de transporte de sedimentos, ahondamiento del cauce principal y procesos de socavación en las márgenes laterales del rio. Para la parte media y baja del tramo que esta entre los 350 y 270 msnm, el cual el rio Sumapaz cruza con un sector de transición de la pendiente con la medida que se va descendiendo la altura, que está entre los 2.5% y 0.03%, que tiene zonas con fuertes procesos de depositarios y en los últimos quince kilómetros de recorrido está por debajo de la cota 275 msnm que corresponde al valle aluvial que se ha formado el rio; seguido a ello debido a la existencia de pendientes altas a lo largo del recorrido del rio Sumapaz en la parte alta existe una probabilidad del desarrollo de crecientes fuertes en un corto tiempo que esto origina un régimen torrencial con una consecuencia de deslizamientos y avalanchas que están asociadas al transporte de materiales en diferentes espesores. (Corporacion Autonoma Regional)

## Pendiente Media de la Cuenca.

Tabla 7. Distribución de rangos de la pendiente en % de la cuenca baja del rio Sumapaz.

Código	Nombre	0 – 3 %	3 – 7 %	7 – 12 %	12 – 25 %	25 – 50 %	50 - 75 %	Mayor 75%	MEDIA %
2119-02	Río Bajo Negro	45.25	10.02	9.86	20.86	13.26	0.74	0.00	10.19
2119	Río Negro	18.49	10.02	23.45	35.72	11.62	0.49	0.21	

Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

Se estima una pendiente media para la cuenca de un 10.19% que corresponde a las topografías onduladas a inclinadas, cerca del 55% de la cuenca presenta pendientes que están entre 0 y 7% con topografías planas a inclinadas que están localizados en la parte baja de la cuenca, el 30% de la cuenca esto corresponde a las topografías de onduladas a inclinadas que están entre el 7% y el 25%, con el resto de la cuenca se tienen pendientes entre el 25% y el 50% con el 13% de la cuenca y los otros rangos con menos del 1% del área de la cuenca. (Corporacion Autonoma Regional)

## **Aspectos Climatológicos**

## Cuenca del Rio Sumapaz

Según lo estipulado por (Corporacion Autonoma Regional) se encuentra ubicado en zona de bajas latitud, que está entre los 4°35′y 3°44′ en el norte de ecuador, que esta sobre la vertiente occidental de la cordillera oriental en la zona andina de Colombia, el clima en esta región es tropical, que principalmente es determinado por las variaciones altimétricas y la influencia que ejerce el movimiento de la Zona de confluencia intertropical que esto genera a su paso dos periodos húmedos y dos periodos secos que están presentados intercalados a lo largo del año; los vientos tienen gran importancia con el clima de la zona, ya que por su acción y dirección las masas de aire cálido y húmedo que son provenientes del magdalena medio esto ascienden por los valles del rio sumapaz y sus principales afluentes que se precipitan en forma de lluvia en la parte media y alta de la cuenca que está de acuerdo a las condiciones del terreno. (Corporacion Autonoma Regional).

Tabla 8. Estaciones Climatológicas de la Cuenca del Rio Sumapaz.

CÓDIGO	NOMBRE	ESTE (M)	NORTE (M)	ALTITUD (M.S.N.M)	TIPO	AÑOS DE REGISTRO
2118504	Apto santiago villa	920169	965125	286	SS	60-03
2119008	La Playa	953469	954042	675	PM	55-71
2119009	Cabrera	955309	931924	1900	PM	58-06
2119021	Nilo	936823	966954	490	PM	71-04
2119022	Pajas Blancas	944710	973320	700	PM	95-07
2119024	Ospina Pérez	955314	942983	1450	PM	72-06
2119025	Tibacuy	959030	972470	1550	PM	52-04
2119031	El Pinar	971981	976151	1900	PM	80-04
2119033	Núñez	953453	922710	1950	PM	81-97
2119034	Quebrada Negra	955307	928238	1950	PM	81-88

CÓDIGO	NOMBRE	ESTE (M)	NORTE (M)	ALTITUD (M.S.N.M)	TIPO	AÑOS DE REGISTRO
2119035	El Tulcán	966422	950350	2700	PM	81-04
2119046	Batán	962820	973470	2240	PM	98-07
2119047	Hacienda La Mesa	982265	967023	3470	PM	98-07
2119503	Tibacuy Granja	957137	972516	1635	PG	56-04
2119504	Tolemaida	938674	966953	336	CO	57-65
2119506	Pandi	955320	955884	450	CO	69-06
2119507	Pasca	975679	968777	2256	CO	69-04
2119508	Base Aérea Melgar	935893	960504	319	CO	73-05
2119511	Peñas Blancas	959010	930109	2050	CO	86-06
2119512	Ita Valsalice	964581	976153	1480	CO	80-03
2119514	Univ Fusagasuga	967900	971400	1720	CP	96-06
2119013	San Juan Diamante	973783	937228	3890	PM	66-
2120636	Tatambó	924000	967800	380	CO	89-03
2120637	Las Violetas	931870	973395	400	CO	89-07

m.s.n.m: Metros sobre el nivel del mar

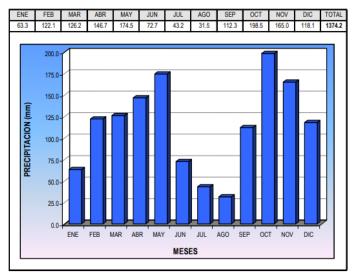
PM: Pluviométrica PG: Pluviografica ME: Meteorológica

CP: Climatológica principal CO: Climatológica ordinaria

# Precipitacion

El comportamiento temporal de la precipitación de la cuenca del rio bajo Sumapaz, se realizó a partir del análisis de los registros mensuales históricos de las estaciones de la Base aérea del Melgar y operada por el IDEAM y Tatambo. Se evidencia en las dos gráficas siguientes. (Corporacion Autonoma Regional)

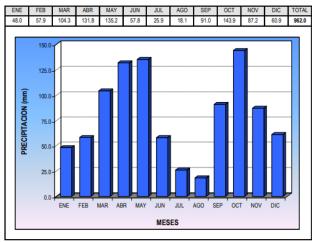
Gráfica 3. Valores totales mensuales de la precipitación de la Base aérea de Melgar.



Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

La estación climatológica de la base aérea del Melgar está localizada en la parte baja de la cuenca en la jurisdicción del municipio de Nilo, que tiene una precipitación anual de 1374.2 mm y presenta precipitaciones máximas mensuales durante el segundo periodo de lluvias del año, con unos valores sobre los 199 mm en el mes de octubre, para el primer periodo húmedo entre le mes de marzo y mayo, el cual es mes más lluvioso es en el mes de mayo con unos valores cercanos a 174 mm, con la segunda época de verano esto presenta los menores valores de lluvia durante el año, con mínimos en el mes de agosto de 31.5 mm, que estos valores levemente se incrementan durante el primer periodo seco del año, que esto es siendo el mes de enero el más seco de la temporada con 63.3 mm. (Corporacion Autonoma Regional).

Gráfica 4. Valores totales mensuales de la precipitación de la Estación Tatambo.



Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

La estación Tatambo está localizada en el área de la cuenca cerca de la unión del ríos Sumapaz y rio magdalena, en la jurisdicción del municipio de Ricaurte, que presenta un comportamiento temporal que es similar a la de la estación de la base aérea de melgar, con unos máximos de precipitación durante el segundo periodo de lluvias en el año, en el mes de octubre con 143.9 mm, con precipitaciones importantes en el mes de mayo en el primer periodo húmedo con unos valores sobre los 135 mm, de igual manera durante el segundo periodo seco del año, durante los meses de junio hasta agosto que se presentan las menores precipitaciones del año, con unos valores cercanos a los 18 mm durante el mes de agosto y los mínimos de 48 mm en enero que corresponde al primer periodo seco del año, para una precipitación total anual de 962 mm. (Corporacion Autonoma Regional)

Según lo que indica la (Corporacion Autonoma Regional) con base a la información anual total de la precipitación de las estaciones pluviométricas y climatológicas que están localizadas en la cuenca, de ella se construyeron las isoyetas medias anuales, que a partir del cual establece una viabilidad en el comportamiento de la precipitación de la cuenca del rio Sumapaz que varía entre los 2450 mm en la parte alta de la cuenca del rio Paguey en el sector noroccidental de la cuenca del rio Sumapaz que hasta los 750 mm en la margen nororiental de la cuenca y en la subcuenca del rio panches, cerca del nacimiento del rio subía que se observan diferentes núcleos de alta precipitación a lo largo de la cuenca que tiene mayores precipitaciones en la parte alta de la cuenca y al norte de la misma con el borde colindante del rio Bogotá y los valores mínimos por debajo de los 850 mm en el nacimiento de la quebrada negra y en el margen occidental del rio Sumapaz en el municipio de cabrera que estiman un promedio anual de las lluvias de 1305.4 mm

para la cuenca del rio Sumapaz en la jurisdicción de la CAR; por otra parte en el nivel de la cuenca alta del rio Sumapaz, han observado disminución en la precipitación a la medida que desciende la altura que va variando desde los 1900 mm en el nacimiento de la quebrada san José, con afluente del rio Sumapaz por la margen derecha hasta los 1275 mm de la parte baja de la cuenca en la margen derecha del rio Sumapaz, que es cerca de la desembocadura del rio magdalena, con promedio anual de la cuenca baja del rio Sumapaz que es de 1363.6 mm.

En la tabla 8 se representa la distribución de la precipitación de la cuenca baja del rio Sumapaz, en el que se observa que el mayor rango de la precipitación se presenta en la cuenca que está entre los 1600 y 1700 mm anuales con un aproximado del 46% de la cuenca. (Corporacion Autonoma Regional)

Tabla 9. Distribución de la precipitación de la cuenca baja del rio Sumapaz.

RANGO PRECIPITACIÓN (MM)	ÁREA (KM²)	ÁREA (%)	PRECIPITACIÓN MEDIA (%)
1100-1200	2.51	3.69	42.4
1150-1200	1.02	1.49	17.5
1200-1300	15.51	22.74	284.3
1250-1300	11.14	16.34	208.3
1300-1400	26.32	38.60	521.1
1400-1500	2.19	3.21	46.5
1500-1600	1.71	2.51	38.8
1600-1700	2.12	3.11	51.3
1700-1800	2.36	3.46	60.6
1800-1900	1.35	1.98	36.7
1900-2000	1.86	2.73	53.3
2000-2100	0.09	0.13	2.6
TOTAL	68.18	100.00	1363.6

Fuente (Corporacion Autonoma Regional)

Según la (dirección de monitoreo, modelamiento y laboratorio ambiental de la CAR), se generan un rango en diferentes puntos de la cuenca hidrográfica del rio sumapaz, como se evidencia en la siguiente Figura.

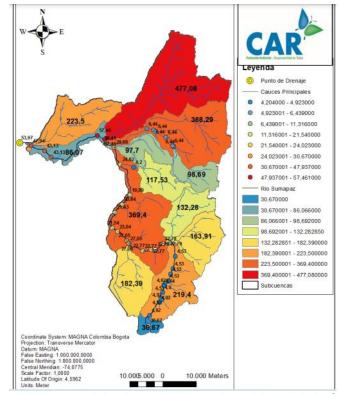


Figura 29. Caudal pico por nodo y por sub cuenca.

Fuente (dirección de monitoreo, modelamiento y laboratorio ambiental de la CAR)

El caudal pico del nodo el cual estamos trabajando es de 43.13 metros cúbicos/segundos, identificando entre los nodos con el caudal más alto ya que esta es la parte donde el rio Sumapaz le entrega o comúnmente desemboca en el rio magdalena.

Luego de culminar con la primera fase de la investigación, ya teniendo claro los datos requeridos para realizar el diseño de la turbina y la captación, se procede a identificar qué tipo de turbina se va diseñar para el proyecto, teniendo en cuenta que en el marco teórico se plantean las diferentes características de las turbinas más empleadas para estos tipos de diseños.

Según las características del terreno y el caudal, seleccionamos el Tipo de Turbina Kaplan, basándonos en la figura siguiente.

H (m)
1000 Kw
500 Kw
100 Kw
10

Figura 30. Diagrama de Turbinas.

Fuente (Palma & Peña, 2018)

Ya que nuestra altura para darle una caída no es superior a 15 metros, entonces teníamos la opción de seleccionar la Turbina Banki o Kaplan, donde seleccionamos la Kaplan por que puede trabajar con mayor caudal y menor altura, que este seria nuestro caso.

Seguido a ello, se procede a realizar el cálculo de la turbina Kaplan, teniendo en cuenta los datos iniciales los cuales son: caudal, altura neta y gravedad, que se requiere identificar el coeficiente de velocidad tangencial para poder obtener la potencia teórica que requerimos, en este caso se cuenta con 365 viviendas en el que basados al Reglamento Técnico de Instalaciones Eléctricas "Retie" donde estipula que para una vivienda se requiere de 7 a 15 kva, lo que diseñamos a mayor consumo, quiere decir que se diseña con 15kva por vivienda, lo cual multiplicamos la cantidad de viviendas por la cantidad de kilo voltio amperio y así tenemos la cantidad de kilo voltio amperio que se requiere para el diseño; para diseñar se requiere la potencia en kilo vatio, donde 1 kilo vatio amperio es igual a 0.8 kilo vatios, para calcularlo realizamos una regla de 3 simple donde el resultado es de 4.380 kilo vatio que es la potencia teórica.

Tabla 10. Datos Iniciales para cálculo de la turbina.

DA	TOS	
CAUDAL	Q (M³/S)	43,13
ALTURA NETA	Hn (m)	10,4
GRAVEDAD	g (m/s)	9,81
VIVIENDAS	Unidad	365
CONSUMO VIVIENDA	Kva	15
CONSUMO VIVIENDA	Kw	12
COHEFICIENTE DE VELOCIDAD TANGENCIAL	Kg/m³	995,38778
POTENCIA TEORICA	Kw	4380

El coeficiente de velocidad tangencial se despeja de la Ecuación 28 y se multiplica por 1000.

$$\rho = \frac{P_{teo}}{Q * g * Hn} * 1000 = 995,38778$$

Seguido a ello se tiene en cuenta los rendimientos de la máquina, los cuales son:

$$n_l = 0.9$$

$$n_{tr} = 0.96$$

$$n_q = 0.9$$

Con lo que procedemos a calcular la potencia útil, desarrollando la Ecuación 29

$$P_{util} = \frac{4.380}{0.90 * 0.96 * 0.90} = 5632.72Kw$$

Luego procedemos a calcular la potencia interna con la Ecuación 30, teniendo en cuenta que las pérdidas de la turbina son de un 7%

$$P_{interna} = 5632.72 * 1.07 = 6027.01$$

Seguido a ello, se tiene la relación geométrica entre 0.35 a 0.67 donde para el diseño se toma este valor como el punto medio del rango dado.

$$\frac{D_i}{D_a} = 0.51$$

Para el coeficiente de proporcionalidad es:

$$\xi = 0.4$$

Luego se calcula la transferencia de energía cinética, mediante la Ecuación 31

$$c_1 = \sqrt{(10.4 - (10.4 * 0.4)) * 2 * 9.81} = 11.064$$

Este tipo de turbina son de tipo axial, quiere decir que la velocidad tangencial de entrada y salida son iguales, se da debido a que las dimensiones a la entrada y la salida son constantes. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 32 
$$u = u_1 = u_2$$

El escurrimiento en el borde de la salida del alabe es paralelo al eje de rotación de la turbina, el cual la velocidad meridional y la velocidad de salida del flujo son iguales y la velocidad absoluta y tangencial forman un ángulo recto. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 33 
$$c_2 = c_{2m}$$
  
 $\alpha_2 = 90^{\circ}$ 

Entre la relación optima de los ángulos formados por la velocidad relativa entre el alabe, el fluido y la velocidad tangencial, esto indica la linealidad o no linealidad del perfil exterior, de esta manera que si la relación es lineal los cálculos serían más sencillos o por el contrario, si se considera una variación máxima de una manera que se pueda saber si la sección interior supera o no el punto vertical generando de tal manera una zona de remanso, el cual se evidencia que el ángulo  $\beta_{1i}$  sea menor que 90°. (Palma & Peña, 2018)

$$\beta_1 \approx \beta_2$$

Para la velocidad tangencial al extremo es óptima, de esta manera que el coeficiente de velocidad tangencial  $(k_u)$  diverge entre 0.65 y 2.5. (Palma & Peña, 2018). Para el ejercicio se toma  $K_u = 2$ , se desarrolla la Ecuación 34

$$u = 2 * \sqrt{2 * 9.81 * 10.4} = 28.57$$

Seguido a ello se define la corona circular que es formada en el borde la de irrupción de los alabes, donde se toma la sección de entrada en función del diámetro externo, después de que se obtiene esta sección se define la velocidad meridional en función de la velocidad absoluta y el ángulo entre las velocidades absoluta y tangencial. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 35 
$$C_{1m} = C_1 * \sin(\alpha_1)$$

Ecuacion 36 
$$Q = S * C_{1m} = (\pi * (r_e^2 - r_i^2)) * C_{1m}$$

Ecuacion 37 
$$Q = \left(\pi * \left(\frac{D_e^2}{4} - \frac{D_e^2 * (0.51)^2}{4}\right)\right) C_1 * \sin(\alpha_1)$$

Luego se introduce el cálculo de la potencia útil de la turbina por medio de la ecuación de Euler. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 38 
$$C_2 = C_{2m} = C_{1m}$$

$$Ecuacion \ 39 \ P_{util} = Q * \rho * \omega * (r_1 * c_1 * \cos(\alpha_1) - r_2 * c_2 * \cos(\alpha_2))$$

Donde se sabe que la velocidad tangencial en la entrada y la salida son iguales ( $u=u_1=u_2$ ), para la velocidad angular se realiza con la siguiente ecuación. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 40 
$$\omega = \frac{u}{r} = \frac{u}{\frac{D_e}{2}}$$

Y los radios permanecen constantes. (Palma & Peña, 2018)

Ecuacion 41 
$$r_1 = r_2 = r$$

Ecuacion 42 
$$P_{interna} = Q * \rho * \omega * \left( \left( \frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_2 * \cos(\alpha_2) \right) \right)$$

Ecuacion 43 
$$P_{interna} = Q * \rho * \omega * \left( \left( \frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_1 * \sin(\alpha_1) * \cos(\alpha_2) \right) \right)$$

Continuamos que con la ecuación del caudal que es la "Ecuación 10" y con la ecuación de Euler que es la de la potencia interna "Ecuación 16" con ello formamos un sistema de ecuaciones de la manera que al solucionar se obtengan los valores del diámetro externo y el ángulo de la incidencia. (Palma & Peña, 2018)

$$Ecuacion 44 \left\{ \begin{aligned} Q &= \left(\pi * \left(\frac{D_e}{2} - \frac{D_e^2 * (0.51)^2}{2}\right)\right) c_1 * \sin(\alpha_1) \\ P_{interna} &= Q * \rho * \frac{u}{\frac{D_e}{2}} * \left(\left(\frac{D_e}{2} * c_1 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * c_1 * \sin(\alpha_1) * \cos(\alpha_2)\right)\right) \end{aligned} \right.$$

De la formula anterior, despejamos el valor  $D_e$  y  $\alpha_1$ , como se muestra a continuación:

$$\begin{cases} 43.13 = \left(\pi * \left(\frac{D_e^2}{2} - \frac{D_e * (0.51)^2}{2}\right)\right) 11.064 * \sin(\alpha_1) \\ 6027010 = 43.13 * 995.39 * \frac{28.57}{\frac{D_e}{2}} * \left(\left(\frac{D_e}{2} * 11.064 \cos(\alpha_1) - \frac{D_e}{2} * 11.064 * \sin(\alpha_1) * \cos(90)\right)\right) \end{cases}$$

$$D_e = 1.8m \propto_1 = 63.2^{\circ}$$

Para la condición de desplazamiento del flujo, obtenemos los ángulos con la Ecuación 45 y 46, como se muestra a continuación.

$$\tan \beta_1 = \frac{11.064 * \sin(63.2)}{28.57 - 11.064 * \cos(63.2)} = 22.72^{\circ}$$

$$\tan \beta_2 = \frac{11.064 * \sin(63.2)}{28.57} = 19.06^{\circ}$$

En la velocidad angular, el número de revoluciones para la turbina se realiza con la Ecuación 40 y la siguiente Ecuación:  $n=\frac{\omega*60}{2*\pi}$ 

$$\omega = \frac{28.57}{\frac{1.80}{2}} = 31.75 rad/s$$

$$n = \frac{31.75 * 60}{2 * \pi} = 303.19rpm$$

Los valores unitarios del caudal y la velocidad unitaria para la turbina, se calculan de la Ecuación 47 y 48.

$$Q_{11} = \frac{43.13}{1.80^2 * \sqrt{10.4}} = 4.127 m^3 / s$$

$$n_{11} = \frac{303.19 * 1.8}{\sqrt{10.4}} = 169.23rpm$$

Para el cálculo de numero especifico de revolución, se realiza con la Ecuación 49.

$$n_q = \frac{303.19 * \sqrt{43.13}}{10.4^{3/4}} = 343.82rpm$$

A partir del cálculo de las variables que hasta el momento se han encontrado, se procede a realizar el cálculo de las 5 secciones intermedias de los alabes de la turbina.

Seguido a ello, conocemos los datos para el cálculo de los alabes del rodete.

Tabla 11. Datos para el cálculo de los alabes del rodete.

DATOS					
De	m	1.8			
Di	m	0.918			
∞ <sub>1e</sub>	•	63.2			
∝ <sub>2e</sub>	0	90			
$\beta_{1e}$	•	22.72			
$\beta_{2\varepsilon}$	0	19.06			
$C_{1\varepsilon}$	m/s	11.064			
$C_{1m}$	m/s	9.876			
$\mu_e$	m/s	28.57			
$n_q$	rqm	343.82			

Continuamos con el cálculo de los radios de cada sección, desarrollando la Ecuación 50 y 51.

$$r_i = \frac{0.918}{2} = 0.459m$$

$$\Delta r = \frac{1.80 - 0.918}{2 * 5} = 0.0882$$

Luego calculamos las 5 secciones intermedias, con la Ecuación 52.

$$r_i = 0.459m$$
  
 $r_2 = 0.459 + 0.0882 = 0.5472m$   
 $r_3 = 0.459 + 2 * 0.0882 = 0.6354m$   
 $r_4 = 0.459 + 3 * 0.0882 = 0.7236m$ 

A partir de los radios de cada sección tenemos que la velocidad tangencial de entrada y salida son, según la Ecuación 53.

$$u_{1i} = 31.75 * 0.459 = 14.57m/s$$
  
 $u_{2i} = 31.75 * 0.5472 = 17.37m/s$   
 $u_{3i} = 31.75 * 0.6354 = 20.17m/s$   
 $u_{4i} = 31.75 * 0.7236 = 22.97m/s$ 

Utilizando la expresión del rendimiento hidráulico, basándonos en la velocidad  $C_{1u}$ , se realiza con la Ecuación 54 y 55.

$$c_{1ue} = \sqrt{11.064^2 - 9.876^2} = 4.98m/s$$

$$c_{2ue} = \frac{0.00m}{s} \propto_{2e} = 90^{\circ}$$

$$n_h = \frac{(28.57 * 4.98)}{9.81 * 10.4} = 1.39$$

Este rendimiento se calcula con la velocidad absoluta en su sección del alabe, luego la velocidad absoluta, se realiza con la Ecuación 56.

$$c_{1ui} = \frac{1.39 * 9.81 * 10.4}{14.57} = 9.733 m/s$$

$$c_{1u2} = \frac{1.39 * 9.81 * 10.4}{17.37} = 8.164 m/s$$

$$c_{1u3} = \frac{1.39 * 9.81 * 10.4}{20.17} = 7.030 m/s$$

$$c_{1u4} = \frac{1.39 * 9.81 * 10.4}{22.97} = 6.173 m/s$$

De igual manera se obtienen las variaciones de los ángulos  $\propto y \beta$ , en la sección del alabe por medio de las Ecuaciones 57 y 58.

$$\alpha_{1i} = \cos^{-1}\left(\frac{9.733}{11.064}\right) = 28.394^{\circ}$$

$$\alpha_{12} = \cos^{-1}\left(\frac{8.164}{11.064}\right) = 42.448^{\circ}$$

$$\alpha_{13} = \cos^{-1}\left(\frac{7.030}{11.064}\right) = 50.550^{\circ}$$

$$\alpha_{14} = \cos^{-1}\left(\frac{6.173}{11.064}\right) = 56.086^{\circ}$$

$$\beta_{1i} = \tan^{-1}\left(\frac{9.876}{14.57 - 9.733}\right) = 63.905^{\circ}$$

Tabla 12. Angulo de beta 1.

Angulo $\beta_1$				
$\beta_{1i}$	63,905°			
$\beta_{12}$	47,010°			
$\beta_{13}$	36,928°			
$\beta_{14}$	30,454°			
$\beta_{1e}$	22,1746°			

Se procede a calcular el Angulo  $\beta_2$  con la Ecuación 59.

$$\beta_{2i} = tan^{-1} \left( \frac{9.876}{14.57} \right) = 34.130^{\circ}$$

Tabla 13. Angulo de beta 2.

Angulo $\beta_2$				
$\beta_{2i}$	34,130°			
$\beta_{22}$	29,621°			
$\beta_{23}$	26,088°			
$\beta_{24}$	23,265°			
$\beta_{2e}$	19,068°			

Se procede a determinar los valores relativos del fluido de alabes en la entra y salida con la Ecuación 60 y 61.

$$w_{1i} = \frac{c_{1me}}{sen(\beta_{1i})}$$

Tabla 14. Velocidad relativa de entrada.

Velociada Relativa Entrada				
$W_{1i}$ (m/s)	10.997			
$W_{12}$ (m/s)	13.502			
$W_{13}$ (m/s)	16.438			
$W_{14}(m/s)$	19.486			
$W_{1e}$ (m/s)	25.577			

$$w_{2i} = \frac{c_{1me}}{sen(\beta_{2i})}$$

Tabla 15. Velocidad relativa de salida.

Velociada Rei	Velociada Relativa Salida			
$W_{2i}$ (m/s)	17.603			
$W_{22}$ (m/s)	19.982			
$W_{23}$ (m/s)	22.459			
$W_{24}(m/s)$	25.005			
$W_{2e}$ (m/s)	30.229			

Luego calculamos el número de alabes y las dimensiones de estos, el número especifico de reducciones se obtiene con la Ecuación 62, reemplazando los valores como se muestra continuación

$$n_s = 3.65 * \sqrt{1.39} * 343.82 = 1479.56 \, rpm$$

Seguido a ello calculamos las dimensiones Principales remplazando los valores de la Ecuación 63 y 64 como se muestra.

Ecuacion 35 
$$C = (6.94 * 1479.56^{-0.403}) * 1.80 = 0.65m$$

Ecucaion 36 
$$a_i = (0.38 + (5.17 * 10^5 * 1479.56)) * 1.8 = 0.8216m$$

Y con los datos anteriores calculaos la altura con la Ecuación 65.

$$a_{alabe} = \frac{1}{3} * (0.65 + 0.8216) = 0.50 m$$

Con la Ecuación 66 que supone el espacio libre entre dos alabes según la teoría de persianas permite determinar la solidez del alabe

$$t = \frac{0.50}{\tan(22.7146)} = 1.195 \, m$$

El número de alabes que conforman el rodete está dado por la Ecuación 67.

$$Z = \frac{\pi * 1.8}{1.195} = 4.735 \approx 5 \text{ Albes}$$

La longitud de la curva en cada una de las secciones del alabe de calcula con la Ecuación 68.

$$l_i = \sqrt{\left(\frac{a_{alabe}}{2 * sen(\beta_{1i})} + \frac{a_{alabe}}{2 * sen(\beta_{2i})}\right)^2 + a_{alabe}^2}$$

Tabla 16. Longitud de la curva del alabe.

Longitud Curva Alabe					
$l_i$	(m)	1,27			
$l_2$	(m)	1,44			
$l_3$	(m)	1,63			
$l_4$	(m)	1,83			
$l_e$	(m)	2,24			

Fuente propia

Se procede a calcular los radios de la curvatura con la Ecuación 69.

$$R_{ci} = \frac{l_i}{\sqrt{2 * \left(1 - sen(\alpha_{1i})\right)}}$$

Tabla 17. Radio de la curvatura.

Radio de Curvatura					
$R_{ci}$	(m)	1,24			
$R_{c2}$	(m)	1,79			
$R_{c3}$	(m)	2,42			
$R_{c4}$	(m)	3,13			
$R_{ce}$	(m)	4,83			

Seguimos a calcular la amplitud del alabe para evitar contacto, teniendo en cuenta un ángulo de  $\theta=65^{\circ}$ , con ello se despeja la Ecuación 70.

$$\theta_{alabe} = \frac{5^2 * 65 * 2.24 - 65 * 1.80 * \pi}{5^2 * 2.24} = 58.44^{\circ}$$

Ya teniendo la amplitud, podemos encontrar el radio de la curvatura donde se considera el triángulo rectángulo entre el centro del rodete, el borde del diámetro externo y la mitad de la amplitud del ángulo, con la ecuación 71 y 72.

$$e = \frac{1.8}{2} * \cos\left(\frac{58.44}{2}\right) = 0.786m$$

$$R_{cb} = \frac{0.786}{5} = 0.1572$$

Procedemos a realizar el cálculo de la cubierta superior icónica del flujo.

$$a_{alabe} = 0.50m$$

$$D_i = 0.918m$$

Tomamos una dimensión respecto al centroide del cubo.

$$\Delta_s = 0.225m$$

$$\Delta_i = 0.200 m$$

Seguido a ello calculamos el ángulo del casquete esférico a la distancia del diámetro de las cubiertas en el cubo del rodete mediante la Ecuación 73 y 74.

$$\alpha_s = 2 * cos^{-1} \left( 1 - \frac{0.459 - 0.225}{0.459} \right) = 121.3^{\circ}$$

$$\alpha_i = 2 * cos^{-1} \left( 1 - \frac{0.459 - 0.200}{0.459} \right) = 128.34^{\circ}$$

Luego calculamos los diámetros de la cubierta que serán mediante la Ecuación 75 v 76.

$$d_s = 2 * 0.459 * sen\left(\frac{121.3^{\circ}}{2}\right) = 0.80m$$

$$d_i = 2 * 0.459 * sen\left(\frac{128.34^{\circ}}{2}\right) = 0.827m$$

Conociendo los diámetros, primero definimos la generatriz de la cubierta cónica, para ello se utiliza la altura de esta cubierta definida por el método de Bohí, teniendo en cuenta que  $\mathcal{C}=0.850m$  y se desarrolla con la Ecuación 77.

$$c = 0.850 - 0.200 = 0.650m$$

Consideramos que la cubierta sea un paraboloide, lo cual calculamos la parábola generatriz, con la Ecuación 78.

$$A * 0.352^2 + B * 0.352 + c = 0.650$$

Para que coincida el mínimo del origen y sea simétrica el termino B y C se supriman y posteriormente se resuelve el coeficiente de la parábola.

$$A * 0.352^2 = 0.65$$

El valor de A es igual a 5.246.

Los datos calculados anteriormente son las dimensiones y medidas para diseñar la turbina Kaplan que se va a utilizar en el proyecto, el cual está compuesta por 5 alabes y diseñada para generar 6.027kw, en los anexos encontramos los planos correspondientes para la elaboración de la turbina.

Continuamos con la segunda fase que es la identificación de la población que se va a beneficiar; la recolección de datos a la población se realizó mediante la solicitud de las facturas de energía y realizarles una encuesta a los habitantes de las viviendas para obtener un promedio del consumo diario y mensual, esto se obtuvo de los datos obtenidos de las facturas. Por otra parte, con la encuesta se obtendrá cuáles son los electrodomésticos más utilizados, el rango del pago de las facturas, si aprobarían un sistema de energía renovable y por ultimo y no menos importante se comprobó que muchas familias no revisan el valor del kilovatio/hora.

Para saber cuántas encuestas le realizábamos a la población, se calculó mediante la fórmula para el cálculo de la muestra de poblaciones finitas, teniendo en cuenta la información suministrada por el presidente de la junta de acción comunal del barrio, obtuvimos el dato de las viviendas registras ante unas actas, las cuales en total son 365 viviendas.

## Fórmula para Calculo de la Muestra Poblaciones Finitas

Si la población es finita, quiere decir que conocemos el total de la población y queremos saber cuántos del total tenemos que estudiar, la formula seria la siguiente (Bermudez Novoa, 2018):

$$n = \frac{N * Z_a^2 * p * q}{d^2 * (N-1) + Z_a^2 * p * q}$$

Donde

N = Total de la población Za = 1.96 al cuadrado (si la seguridad es del 95%) p = proporción esperadaq = 1 - p

cómo se mencionó anteriormente, teniendo el dato de la población se procedió a realizar el cálculo aplicando la ecuación, lo que nos arrojó el resultado del cálculo de 45 viviendas como muestra de la población, en la tabla 17 se observan los datos y el resultado obtenido por la ecuación.

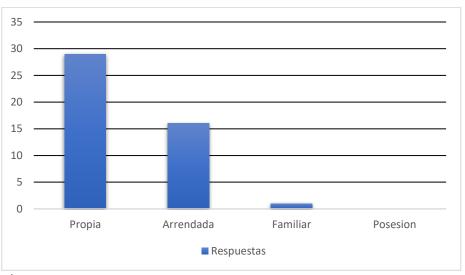
Tabla 18. Calculo de muestra finita.

N	Z	P	q	d	n	%	Z(estimada)
360	1,65	0,05	0,95	0,05	45	90%	1,645

Seguido a ello, procedemos a realizar el análisis de las encuestas, que el formato de ella se encuentra en los anexos.

#### Resultado de la encuesta.

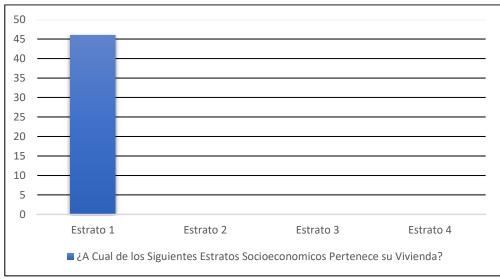
Gráfica 5. ¿Tipo de Vivienda?



Fuente Propia

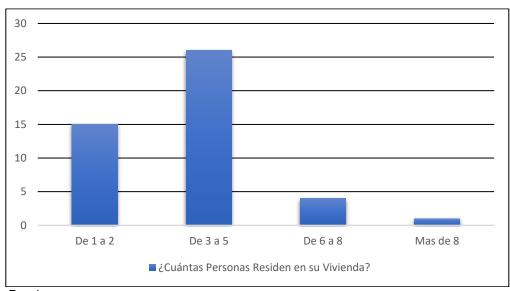
En esta pregunta, evidenciamos que la mayor parte de las viviendas son propias según sus habitantes de ellas, el cual nos arroja un 63%, seguido a ello el 34.8% son arrendadas ya que según nos comentaron, sus propietarios residen en las veredas de donde ya los reubicaron entonces prefieren arrendarla porque no tienen la capacidad de pagar los servicios, seguido a ello se encuentran las viviendas familiares que son las que habitan más de 6 personas porque conviven aun con sus hijos y nietos y con un 0% en el tipo de posesión ya que estas viviendas fueron donadas a personas que en su tiempo la necesitaban, bien sea por ser desplazado o víctima de la ola invernal.

Gráfica 6. ¿A Cual de los Siguientes Estratos Socioeconomicos Pertenece su Vivienda?



Por otra parte, en este ítem evidenciamos que todas las viviendas son de estrato 1 ya que son viviendas de interés social, entregadas a personas que en su tiempo fueron vulnerables por diferentes situaciones que se venían presentando con ellos.

Gráfica 7. ¿Cuántas Personas Residen en su Vivienda?



Seguido a ello, en esta pregunta evidenciamos que en la mayoría de las viviendas con un 56.5% residen de 3 a 5 personas ya que estas están conformadas por papa, mama y sus 2 o 3 hijos, de igual manera el 32.6% es de 1 a 2 personas que son parejas que ya tienen edad avanzada porque sus hijos residen en otras ciudades pero aun así les ayudan para subsistir y abuelitos de escasos recursos que se encuentran vinculados en programas que tienen la alcaldía municipal, continuamos con el 8.7% de 6 a 8 familias porque en algunos casos los hijos de los padres cabeza de familia viven con ellos y con sus nietos ya que son separados y finalmente se encuentran las familias de más de 8 personas que estas son las de las viviendas familiares que residen toda la familia completa, conformada por padres, hijos, nietos y bisabuelos.

18
16
14
12
10
8
6
4
2
De 0 a 30.000 De 31.000 a 60.000 De 61.000 a 90.000 De 91.000 a 150.000

Cual es el rango del pago de la factura de energia

Gráfica 8. ¿Cual es el Rango del Pago de la Factura de Energia?

Fuente Propia

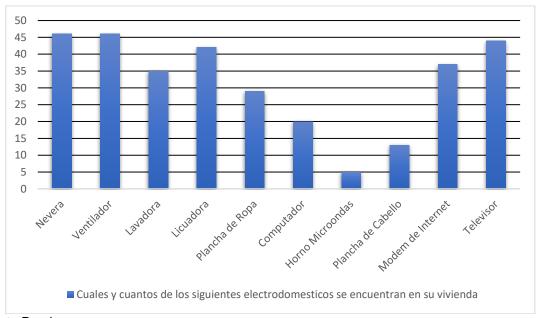
En este ítem, se evidencia el rango del valor del pago de la factura de la energía, en el que el 34.8% esta con igual porcentaje con los valores de 31.000 a 60.000 y de 61.00 a 90.000 ya que según la información suministrada hay meses en los que el consumo sube al mes anterior, en este rango se encuentran las familias de 3 a 5 y de 6 a 8 habitantes en ellas, el cual por temas de internet, de utilización de computador y del celular para que sus hijos realicen sus tareas se ve reflejado el alza en el consumo, seguido a ello encontramos que el 23.9% es de 0 a 30.0000 que son las viviendas con 1 o 2 habitantes que son los tienen pocos aparatos eléctricos ya que su estado socio económico les da para tener lo básico y necesario y finalmente encontramos con un promedio bajo del valor de 91.000 a 150.000 que son las viviendas familiares con más de 8 personas el cual por la cantidad de las mismas se genera mayor consumo del servicio.

Gráfica 9. ¿Cual es el Rango del Pago de la Factura de Energia?



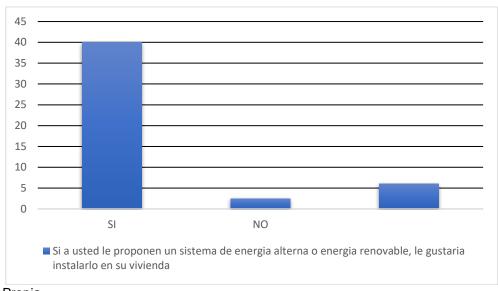
En este espacio, evidenciamos si las familias revisan el valor de la unidad del voltio en el recibo de la energía, por ende, el 89.1% no mira este valor ya que por temas de tiempo o sencillamente no se fijan en estos valores y el 10.9% si se fijan en el costo del valor unitario para poder hacer sus cuentas y verificar si está acorde o no el valor total a pagar del recibo.

Gráfica 10. ¿Cuales y Cuantos de los Siguientes Electrodomesticos se Encuentran en su Vivienda?



En esta pregunta podemos evidenciar alguno de los tipos de electrodomésticos que tienen cada una de las familias que residen en estas viviendas, el cual en el que las 46 viviendas encuestadas cuentan con nevera y ventilador que serían del 100% que esto es de carácter necesario para una vivienda de clima cálido, seguido a ello encontramos que 44 de las 46 viviendas encuestadas cada una de ellas cuentan con televisor para un 95.7%, continuamos con la licuadora que esto lo tienen 42 familias para un 91.3%, también se tiene que 37 viviendas cuentan con modem de internet para un 80.4% ya que en estos tiempos la mayoría de familias utilizan este tipo de herramienta para que sus hijos realicen las tareas y tener una comunicación más cercana con sus familiares por medio de las redes sociales, el 76.1% que son 35 viviendas cuentan con lavadora ya que es muy útil para las familias grandes, seguimos con el 63% que son 29 viviendas, estas cuentan con plancha de ropa el cual son más que todo las viviendas que se mencionaron anteriormente de 1 a 2 habitantes el cual son los de edad avanzada ya que en sus tiempos la plancha era un privilegio para lucir más impecable sus prendas de vestir, 20 familias que son el 43.5% cuentan con un computador ya que estos o fueron regalados cuando en su momento dieron las viviendas o comprado con mucho esfuerzo de los padres cabeza de hogar, el 28.3% que son 13 familias tienen plancha de cabello, este electrodoméstico no es de carácter necesario pero si es un privilegio para las familias que lo tienen y finalmente con el 10.9% que son 5 familias tienen horno microondas el cual también es como un privilegio que lo tengan ya que muchas familias no lo tienen porque no cuentan con el recurso suficiente.

Gráfica 11. ¿Si a Usted le Proponen un Sistema de Energia Alterna o Energia Renovable, le Gustaria Instalarlo en su Vivienda?



Finalmente con esta última pregunta, nos dimos cuenta que la mayoría de las familias con un 87% si les gustaría tener un sistema de energía alterna ya que nos comentaron de que sería algo satisfactorio y de gran ayuda para disminuir un gasto en su hogar, porque en muchas ocasiones no tienen para pagar el valor total de su recibo y es cuando se empiezan a colgar en los pagos del mismo y llega el momento en el que la empresa de energía les realiza el corte del servicio y cuando sucede les sale aún más caro porque les cobran reconexión y es más tediosa la situación, ya que si en muchas ocasiones no les alcanza para pagar el valor del recibo, se les ve más pesado pagar una reconexión que llega a ser costosa para ellos, el otro 13% no les gustaría por miedo a que este sistema no les funcione o les llegue a generar alguna falla en sus electrodomésticos.

Seguido a ello, procedemos a realizar un promedio del consumo diario y consumo mensual con 7 recibos de la energía el cual se encuentran en los anexos, que estos fueron recolectados en las diferentes manzanas del barrio, lo que nos genera la siguiente información.

Tabla 19. Información del Consumo Diario y Mensual de Algunas Viviendas.

Direccion	Fecha	Consumo Diario (KWH)	Consumo Mensual (KWH)
Manzana G Casa 4	25/06/2021 al 27/07/2021	7	224
Manzana C Casa 61	27/07/2021 al 27/08/2021	4,7	141
Manzana C Casa 54	27/07/2021 al 26/08/2021	8,8	266
Manzana A Casa 46	26/05/2021 al 25/06/2021	4	121
Manzana E Casa 13	25/06/2021 al 27/07/2021	3,4	109
Manzana E Casa 52	26/08/2021 al 27/09/2021	2,4	78
Manzana C Casa 46	27/10/2020 al 26/11/2020	2,8	83
Manzana C Casa 40	24/05/2019 al 25/06/2019	3,8	113
Manzana C Casa 56	24/02/2021 al 26/03/2021	2,2	65
Manzana D Casa 14	27/07/2021 al 26/08/2021	5.4	162
Manzana C Casa 53	25/07/2020 al 27/10/2020	4,2	125
Manzana C Casa 41	25/06/2021 al 27/07/2021	4,4	142
Manzana C Casa 51	26/11/2019 al 26/12/2019	6,2	187
Manzana D Casa 30	27/04/2021 al 26/05/2021	2,4	72
Manzana D Casa 15	26/05/2021 al 26/06/2021	3,9	119
Manzana D Casa 09	25/06/2021 al 27/07/2021	3,3	106
Manzana D Casa 51	27/07/2021 al 26/08/2021	3,2	96

Con la información anterior calculamos un promedio, el cual es de 4,78 para el consumo diario promediado en una familia y 147,85 mensual. En la tabla 19 se evidencian los resultados.

Tabla 20. Resultado del promedio diario y mensual.

Direccion	Fecha	Consumo Diario (KWH)	Consumo Mensual (KWH)
Manzana G Casa 4	25/06/2021 al 27/07/2021	7	224
Manzana C Casa 61	27/07/2021 al 27/08/2021	4,7	141
Manzana C Casa 54	27/07/2021 al 26/08/2021	8,8	266
Manzana A Casa 46	26/05/2021 al 25/06/2021	4	121
Manzana E Casa 13	25/06/2021 al 27/07/2021	3,4	109
Manzana E Casa 52	26/08/2021 al 27/09/2021	2,4	78
Manzana C Casa 46	27/10/2020 al 26/11/2020	2,8	83
Manzana C Casa 40	24/05/2019 al 25/06/2019	3,8	113
Manzana C Casa 56	24/02/2021 al 26/03/2021	2,2	65
Manzana D Casa 14	27/07/2021 al 26/08/2021	5.4	162
Manzana C Casa 53	25/07/2020 al 27/10/2020	4,2	125
Manzana C Casa 41	25/06/2021 al 27/07/2021	4,4	142
Manzana C Casa 51	26/11/2019 al 26/12/2019	6,2	187
Manzana D Casa 30	27/04/2021 al 26/05/2021	2,4	72
Manzana D Casa 15	26/05/2021 al 26/06/2021	3,9	119
Manzana D Casa 09	25/06/2021 al 27/07/2021	3,3	106

Direccion	Fecha	Consumo Diario (KWH)	Consumo Mensual (KWH)
Manzana D Casa 51	27/07/2021 al 26/08/2021	3,2	96
PROMEDIO		3,917647059	129,9411765

Finalmente, la fase 2 se realiza para tener un acercamiento a la población y poder obtener datos de primera mano con los cuales podemos orientar la investigación para realizar el diseño de la turbina. Es claro resaltar que se toma una muestra de la población en la que verificamos su consumo diario y mensual pero el diseño se realiza bajo la norma del "Retie" para cumplir con los estándares establecidos, ya que no se pudo adquirir información en meses picos como lo es diciembre el cual llega una gran población flotante y debemos tener en cuenta estos consumos por ende nos basamos en lo que solicita el Retie para una vivienda Unifamiliar. Para finalizar el desarrollo metodológico teniendo en cuenta ya el diseño de la

Para finalizar el desarrollo metodológico teniendo en cuenta ya el diseño de la turbina, se plantea la estructura que va a llevar al funcionamiento del proyecto el cual hemos dividido en 4 partes fundamentales del diseño que son las siguientes:

❖ Punto de captación, la investigación que hemos realizado nos conlleva a ubicar el punto de captación en la cuenca del Rio Sumapaz, en la Sub cuenca numero 2 denominada de Rio Bajo Sumapaz que nos permite realizar un empalme entre el Rio Sumapaz y el Rio Magdalena.

El diseño que planteamos es pensando en evitar solidos que nos vayan a generar afectaciones en la generación de la energía, para ello diseñamos 2 cámaras y un retorno que trabajaría de la siguiente manera, para captar el agua del Rio Sumapaz se instala una compuerta que podemos abrir gradualmente para que el flujo ingrese por la parte inferior y pueda llenar la primer cámara de tal manera que los sólidos que se crucen salgan a flote y se pueda conducir por el retorno el cual retorna al Rio Sumapaz, seguido a ello de la cámara 1 cruza el flujo a la cámara 2 donde nos ayuda a que algunas arenas se decanten y puedan ser retornadas, donde se generaría un resalto que va al canal conductor.

❖ Canal Conductor, planteamos un canal donde lo estimamos de 3 metros a cielo abierto para que transporte el agua a la casa de operación en el cual encontramos la turbina Kaplan que va a estar generando movimiento y de igual manera continuar el fluido para ser retornado al rio magdalena, con una distancia aproximada que se tiene del punto de captación al punto de entrega que es de 400 metros lineales con una pendiente del 4%.

- ❖ Casa de Operación, se diseña de 22 x 6 perpendicular al canal de tal manera que internamente se deja un espacio para el área de la instalación de la turbina dos módulos para la ubicación de los transformadores y equipos que sean requeridos por un diseño eléctrico y puedan ser almacenados, más dos oficinas que son para la operación, control y monitoreo del sistema, de igual manera se trabaja una cubierta a dos aguas y un pasillo en el cual se pueden instalar paneles de control ya que se deja amplio para la movilidad de las personas que lo operen, donde nos basamos para trabajar el diseño estructural como lo especifica el Titulo E de la Norma Sismo Resistente de tal manera como se plantea el diseño de columnas, cimentación, vigas aéreas y confinamiento de muros.
- ❖ Punto de Entrega, se ubica en el Rio Magdalena de tal manera se pueda realizar la entrega del fluido que nos ayuda a generar movimiento en la turbina y no tiene afectaciones ambientales ni contaminantes lo cual se puede ir libremente por el Rio Magdalena.

#### **6.1 COSTOS Y RECURSOS**

A continuación, realizamos el despliegue de los costos del Diseño de una Turbina el cual fue realizado con la ayuda de un ingeniero industrial que realiza producción de piezas en pvc; Por otro lado, presentamos el presupuesto del proyecto basándonos a los diseños y teniendo en cuenta los APU que se encuentran en los anexos el cual los precios de los materiales pueden variar ya que actualmente están muy volátiles.

Tabla 21. Costo del Rodete en PVC Rígido.

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
PVC	Acero				
RIGIDO	inoxidable				
	ASTM				
	destinado a				
	moldeo	KG	0,277	\$ 39.810,00	\$ 11.027,37
PVC	Pasador de				
RIGIDO	aletas	UND	5	\$ 1.891,38	\$ 9.456,90
PVC	Pasador de				
RIGIDO	aletas	UND	5	\$ 1.134,83	\$ 5.674,15
PVC	Tuerca				
RIGIDO	almenada	UND	1	\$ 56.741,33	\$ 56.741,33
PVC	Tuerca de				
RIGIDO	sujeción	UND	9	\$ 4.000,00	\$ 36.000,00

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
DIN 931 M	Perno cabeza				
16	hexagonal	UND	9	\$ 10.440,41	\$ 93.963,69
SFK 29422	Rodamiento				
E	axial de rodillos				
	a rotura	UND	1	\$ 151.310,00	\$ 151.310,00
MONTAJE	Tarea de				
	ensamble de				
	elementos	HORA	15	\$ 56.741,33	\$ 851.119,95
INGENIERI	Recursos				
A DE	profesionales				
DISEÑO		HORA	7	\$ 77.425,00	\$ 541.975,00
INGENIERI	Recursos				
A DE	profesionales				
FABRICACI	de				
ON	procedimiento				
	constructivo	HORA	15	\$ 77.425,00	\$ 1.161.375,00
DELINEACI	Recursos				
ON	profesionales				
	de expresión		_		
	grafica	HORA	5	\$ 58.320,00	\$ 291.600,00
				TOTAL BASE	\$ 3.210.243,39
				IVA	19%
				TOTAL	\$ 3.820.189,63

Tabla 22. Costo de Distribuidor con PVC Rígido.

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
Pvc Rigido	Acero				
	inoxidable				
	ASTM para				
	moldeo	KG	0,343	\$ 39.810,00	\$ 13.654,83
Pvc Rigido	Tuerca de				
	sujeción	Und	9	\$ 4.000,00	\$ 36.000,00
Soldadura	Durman	Galon	1	\$ 15.400,00	\$ 15.400,00
Montaje	Tareas de				
	ensambles de				
	elementos	HORA	7	\$ 57.000,00	\$ 399.000,00
Ingenieria	Recursos				
De Diseño	profesionales	HORA	5	\$ 77.425,00	\$ 387.125,00

	de concepción de la maquina				
Ingenieria De Fabricacion	Recursos profesionales de construcción de la maquina	HORA	5	\$ 77.425,00	\$ 387.125,00
Delineacion	Recursos profesionales de Expresión				
	grafica	HORA	2	\$ 58.320,00 TOTAL BASE IVA	\$ 116.640,00 \$ 1.354.944,83 19%
				TOTAL	\$ 1.612.384,35

Tabla 23. Costo de Cónica en PVC Rígido.

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
PVC RIGIDO	Acero inoxidable ASTM para				
	moldeo	KG	0,012	\$ 41.350,00	\$ 496,20
PVC RIGIDO	Tuerca de sujeción	UND	1,1	\$ 4.000,00	\$ 4.400,00
MONTAJE	Tareas de ensambles de elementos	HORA	1	\$ 57.240,00	\$ 57.240,00
INGENIERI A DE DISEÑO	Recursos profesionales de concepción de la maquina	HORA	2	\$ 77.425,00	\$ 154.850,00
INGENIERI A DE FABRICACI ON	Recursos profesionales de construcción de la maquina	HORA	3	\$ 77.425,00	\$ 232.275,00
DELINEACI ON	Recursos profesionales				
		HORA	1	\$ 58.320,00	\$ 58.320,00

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
	de Expresión grafica				
				TOTAL BASE	\$ 507.581,20
				IVA	19%
				TOTAL	\$ 604.021,63

Tabla 24. Costo de la Cubierta en PVC Rígido.

Material	Resumen	Unid.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
PVC RIGIDO	Acero inoxidable ASTM para moldeo	KG	0,075	\$ 39.810,00	\$ 2.985,75
PVC	Tuerca de	NG	0,073	\$ 39.610,00	\$ 2.965,75
RIGIDO	sujeción	UND	2	\$ 4.000,00	\$ 8.000,00
MONTAJE	Tareas de ensambles de elementos	HORA	15	\$ 57.240,00	\$ 858.600,00
INGENIERI A DE DISEÑO	Recursos profesionales de concepción de la maquina	HORA	5	\$ 77.425,00	\$ 387.125,00
INGENIERI A DE FABRICACI ON	Recursos profesionales de construcción de la maquina	HORA	7	\$ 77.425,00	\$ 541.975,00
DELINEACI ON	Recursos profesionales de Expresión				
	grafica	HORA	2	\$ 58.320,00	\$ 116.640,00
				TOTAL BASE	\$ 1.915.325,75
				IVA	19%
				TOTAL	\$ 2.279.237,64

Tabla 25. Costo de Tubo de Desfogue en PVC Rígido.

Material	Resumen	Und.	Cant.	Precio Unitario	Costo Total
PVC RIGIDO	Acero inoxidable ASTM para moldeo	KG	11,404	\$ 39.810,00	\$ 453.993,24
MECANIZA DO BASICO	Mecanizado conformado de pieza	HORA	5	\$ 38.100,00	\$ 190.500,00
MONTAJE	Tareas de ensambles de elementos	HORA	1	\$ 57.240,00	\$ 57.240,00
INGENIERI A DE DISEÑO	Recursos profesionales de concepción de la maquina	HORA	1	\$ 77.425,00	\$ 77.425,00
INGENIERI A DE FABRICACI ON	Recursos profesionales de construcción de la maquina	HORA	1	\$ 77.425,00	\$ 77.425,00
DELINEACI ON	Recursos profesionales de Expresión grafica	HORA	1	\$ 58.320,00	\$ 58.320,00
				TOTAL BASE	\$ 914.903,24
				IVA	19%
				TOTAL	\$ 1.088.734,86

Tabla 26. Costo Total.

Costo Total PVC Rigido	
Total Base	\$ 7.902.998,41
IVA	19%
TOTAL	\$ 9.404.568,11

Tabla 27. Presupuesto General de la Casa de Operación, Captador & Canal de Transporte

1 1.1 1.2 1.3 1.4 2 2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2 2.2.3	ACTIVIDAD  PRELIMINARES  Cerramiento de obra en lona y parales en madera h=2,4.  Campamento en Teja ondulada No 6-180 mt y bloque No. 4. Incluye baño portatil.  Localización y Replanteo.  Descapote Manual.  MOVIMIENTO DE TIERRA	ML UND	CANTIDAD 400	VALOR UNIDAD	\$17,376,347.
1.1 1.2 1.3 1.4 2 2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2	Cerramiento de obra en Iona y parales en madera h=2,4. Campamento en Teja ondulada No 6-180 mt y bloque No. 4. Incluye baño portatil. Localización y Replanteo. Descapote Manual.		400	A 22 22 2	\$ 17,376,347.
1.2 1.3 1.4 2 2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2	Campamento en Teja ondulada No 6-180 mt y bloque No. 4. Incluye baño portatil.  Localización y Replanteo.  Descapote Manual.		400	d 22 22	
1.3 1.4 2 2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2	baño portatil. Localización y Replanteo. Descapote Manual.	UND		\$ 30,394.77	\$ 12,157,909
2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.3 2.2 2.2.1	Descapote Manual.		1	\$ 1,001,662.82	\$ 1,001,662
2 2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2		M2	123.6	\$4,494.61	\$ 555,533
2.1 2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1	MOVIMIENTO DE TIERRA	M2	123.6	\$ 29,621.70	\$3,661,242
2.1.1 2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2					\$459,732,189
2.1.2 2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2	EXCAVACIONES				\$ 369,786,382
2.1.3 2.2 2.2.1 2.2.2	Excavacion mecanica de 0 a 3,00 m, Incluye Retiro para Canal	M3	3808	\$ 94,149.67	\$ 358,521,950
2.2.1	Excavacion manual de 0 a 1.20 m, Incluye retiro para Cimentacion.	M3	52.704	\$ 78,679.34	
2.2.1	Excavacion mecanica de 0 a 3,00 m, Incluye Retiro para captacion	M3	75.6	\$ 94,149.67	
2.2.2	RELLENOS			4	\$89,945,807
	Relleno en concreto pobre relación 1:3 para el canal.	M3	68	\$ 300,864.65	\$ 20,458,796
2.2.3	Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactación, para Cimentacion.	M3	123.6	\$ 109,771.40	\$ 13,567,745
	Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactación para el canal.	M3	272	\$ 202,371.40	\$55,045,021
2.2.4	Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactación para punto de captacion	M3	4.32	\$ 202,371.40	\$ 874,244
3	ESTRUCTURAS				\$46,049,763
3.1	CONCRETO				\$ 22,274,351
3.1.1	Concreto Ciclopeo	M3	26.352	\$ 264,544.73	\$ 6,971,282
3.1.2	Concreto viga cimentación de 3000PSI.	M3	8.235	\$ 333,899.80	\$ 2,749,664
3.1.3	Concreto Viga Aerea 3000PSI.	M3	8.235	\$ 358,876.74	\$ 2,955,349
3.1.4	Concreto Columnas 3000PSI.	M3	2.52	\$ 349,471.19	
3.1.5	Placa de contrapiso e=10cm, incluye malla electrosoldada 6mm.	M2	121.1	\$ 60,210.93	
.1.6	Placa del Punto de Captacion E=20cm	M3	4.08	74 700 00000000000000000000000000000000	1000 1000 to 1
1.7	Muros Plantalla para Punto de Captacion = 20 cm	M3	15.6	\$ 360,878.19	
	ACERO				\$ 23,775,412
71	Acero de refuerzo de 60.000 psi 1/2" Longuitudinal para Viga Cimentación.	Kg	545.7306	\$ 7,207.56	\$ 3,933,387
.2.2	Acero de refuerzo de 60.000 psi 3/8" para flejes Para viga cimentación.	Kg	307.44	\$ 6,356.82	\$ 1,954,340
.2.3	Acero de refuerzo de 60.000 psi 1/2"Longuitudinal para Viga aerea.	Kg	545.7306	\$8,075.85	\$ 4,407,235
3.2.4	Acero de refuerzo de 60.000 psi 3/8" para flejes Viga aerea.	Kg	286.944	\$ 7,466.26	\$ 2,142,398
3.2.5	Acero de refuerzo de 60.000 psi 1/2" Longuitudinal para Columnas.	Kg	278.32	\$ 7,554.88	\$ 2,102,672
3.2.6	Acero de refuerzo de 60.000 psi 3/8" para flejes Columnas.	Kg	313.6	\$ 6,597.98	\$ 2,069,125
3.2.8	Acero de refuerzo de 60.000 psi 1/2" Longuitudinal para Punto de captacion .	Kg	948.56	\$ 7,554.88	\$ 7,166,25
4	OBRA GRIS				\$ 20,928,610
4.1	MAMPOSTERIA				\$ 8,285,644
	Mamposteria en bloque No.5 e=15cm, incluye filos y dilataciones.	M2	223.2	\$ 37,122.06	
4.2	MORTERO				\$ 12,642,96
0.41	Pañete sobre nivelación de muros, e= 1.5 cm, relación 1:3.	M2	446.4		
.2.1	Alistado para nivelación de pisos, e= 2,0 cm, relación 1:3.	M2	121.1	\$ 23,612.60	
5	OBRA COMPLEMENTARIAS			4	\$ 186,000,000
5.1	Suministro e instalacion de canal prefabricada	ML	400	\$465,000.00	
6 1	PUERTAS	4			\$ 6,017,500
6.1	Suministro e instalación de puerta de Principal en acero galvanizado	Und	2	\$ 2,300,000.00	-
6.2	de 2.90x2.25M. lisa Bco. VENTANAS	N			\$ 1,417,50
5.2.3	Suministro e instalación de ventana 2,10x1,50M, Negra 6 mm. Incluye divisiones, pintura, herrajes y accesorios necesarios.	Und	1	\$ 1,417,500.00	\$ 1,417,500
7	ASEO GENERAL				\$400,00
7.1	Limpieza general y recolección de materiales	GL	1	\$400,000.00	
	SUB-TOTAL				\$ 736,504,41
		A CHARLET	NITRACION	5%	
			IMPREVISTTOS 4%		
		UT	ILIDADES	6%	\$ 88,38

#### 6.2 DISEÑO FINAL DEL PRODUCTO DE INVESTIGACIÓN

Continuamos con la presentación de los planos que se realizaron bajo los diseños que se mencionaron en el desarrollo metodológico.

UBICACIÓN DE LA POBLACIÓN. VILLA DIANA CAROLINA BARRIO CONFORMADO POR 8 1 + 0.50 VIVIENDAS DE INTERÉS SOCIAL PUNTO DE ENTREGA. EL FLUJO DE AGUA QUE GENERA EL MOVIMIENTO DEL TURBINA SE REGRESA AL GALISF DE к п + 900 CASA DE OPERACION, DONDE SE ENCUENTRA EL SISTEMA DE GENERACIÓN DE ENERGÍA CON LA TURBINA KAPLAN AL GAUSE DEL MAGDALENA SIN DAÑOS AMBIENTALES K D + 750 K D + 750 KD+600 CANAL A CIELO ABIERTO TRANSPORTA EL FLUJO RICAURTE CAPTADO EN RIÓ SUMAPAZ A LA CASA DE OPERACIÓN Y RETORNA к o + 450 CUNDINAMARCA AID SUMAPA EL FLUJO DE AGUA A RIÓ MAGDALENA PUNTO DE GAPTACIÓN, DEL RIÓ SUMAPAZ PARA LA GENERACIÓN DE ENERGÍA MEDIANTE EL MOVIENTO к 🗆 + зоо SUAREZ - TOLMA K D + 150 ко+ px 0 + 000 0 0 0 DISENO DEL HIDRO-GENERADOR PARA MMENDA DE NTERES SOCIAL EN LA ZONA DEL ALTO NAGDALENA CASO DE ESTUDIO NUNICIPIO DE NICAURTE, CUNDINAMARCA Piloto MAYO 03 DEL 2022 PLANO GENERAL DE PROYECTO INVERSIDAD PILOTO DE COLOME SECCIONAL ALTO MAGDALENA specificada A 1 DE 5

Figura 31. Plano A1-4, Plano General de Captación.

En el plano A1-4 Se plantea la ubicación a una escala de 2500 en el cual se localiza los afluentes como son el Rio Sumapaz, Rio Magdalena, los diferentes territorios que se encuentran aledaños y la ubicación del sistema de captación, la ubicación de la casa de operación, de igual manera se localiza la comunidad la cual se beneficiara del proyecto.

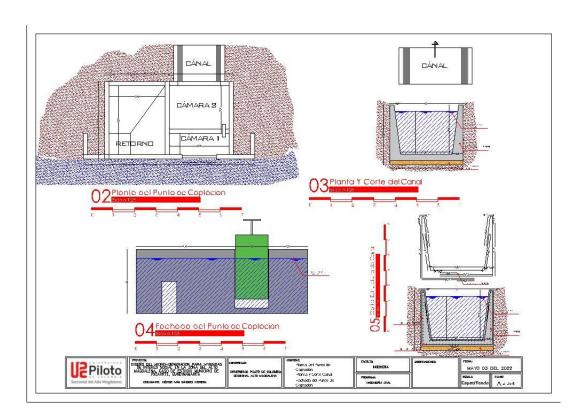


Figura 32. Plano A2-4, Planta del Punto de Captación y Planta de la Canal.

El Plano A2-4 se evidencia la planta del punto de captación se distribuye en dos cámaras las cuales trabajaran limpiando el agua de solidos para evitar daños en la turbina donde finalmente retorna al afluente y se presenta el plano de la fachada del punto de captación donde evidenciamos como el sistema de la compuerta va dando ingreso gradualmente al flujo y se encuentra el despiece de hierros para el diseño del canal pre fabricado.

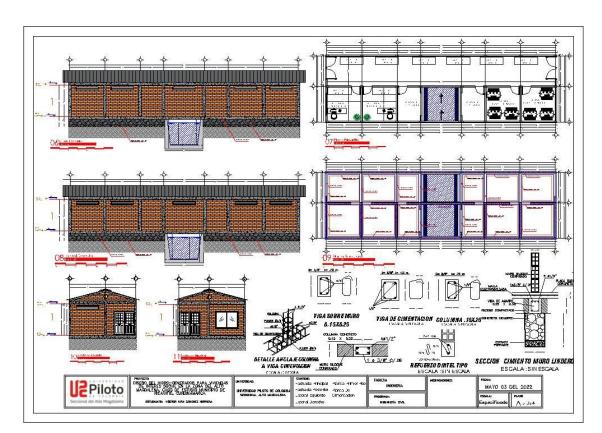


Figura 33. Plano A3-4 Plano de la Casa de Operación.

Para el Plano A3-4 se presenta todo el diseño de fachadas, plantas de la casa de operación y la parte de la cimentación con los detalles estructurales que plantea la NSR-10 en el Titulo E.

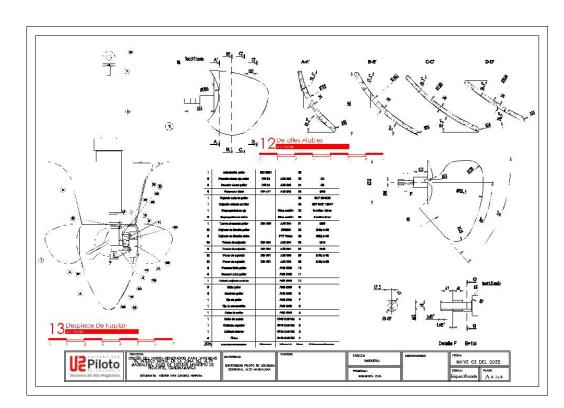


Figura 34. Plano A4-4, Plano de Despiece de la Turbina Kaplan.

En la presente Figura evidenciamos el despiece de los alabes y de la turbina el cual es el diseño final para el Hidro-Generador.

Seguido a ello para el desarrollo de este proyecto comenzó con la formulación de una problemática sentida por la comunidad del Barrio Villa Diana Carolina en el Municipio de Ricaurte Cundinamarca, que consideraba que para su presupuesto pagar una factura de la electricidad era un punto muy oneroso para su economía, con base a esos planteamientos y mirando la topografía de la zona, se consideró desarrollar la idea de realizar un sistema de generación de energía utilizando el agua del Rio Sumapaz y el agua del Rio Magdalena, teniendo en cuenta que por altitud el Rio Sumapaz está por encima del Rio Magdalena, en consecuencia a partir de ese momento se manejaron las preguntas de investigación de las cuales se sacaron los objetivos específicos y se diseñó la metodología con la cual se desarrolló el proyecto. Teniendo en cuenta los costos actuales la importancia de desarrollar este diseño; en el desarrollo de este proyecto que se hizo dentro del Semillero Sentram y con las tutorías del Ing. Flaminio Hernandez y Ancizar Barragán durante un tiempo de 2 años, se publicó un artículo en Acofi, con la intencionalidad de esta magna obra, teniendo en cuenta que el no desarrollarlo la comunidad le podría costar a la misma un monto aproximado de \$720.000 por año de acuerdo al consumo promedio por vivienda si continúan con el mismo sistema de energía, pero que al desarrollarla le beneficiaria la calidad de vida a estas familias y un ahorro económico, que consideramos se esta relacionando con la misión institucional y la misión del programa de Ingeniería Civil, como es el caso del estudiante que desarrollo esta idea.

Finalmente, el costo del proyecto de teniendo en cuenta el diseño de la turbina, el canal a cielo abierto, el punto de captación y la casa de operaciones es de \$784´295.589,21

#### 7. CONCLUSIONES

- ❖ Se propuso un diseño de un hidro-generador, como solución a la problemática social y económica de los habitantes de Villa Carolina de la ciudad de Ricaurte − Cundinamarca para un total de 365 familias, la posibilidad de conectarse a este sistema generador de electricidad con factores que favorecen a la comunidad y al medio ambiente, por constituir una obra enmarcada dentro de la sostenibilidad.
- ❖ El diseño del hidro-generador se obtuvo con base en el análisis de la información obtenida de las encuestas, de los consumos registrados en los recibos de la electrificadora y de las propiedades físico-mecánicas de los materiales calculadas para el canal de captación proveniente del rio Sumapaz, con el cumplimiento de la infraestructura exigida por la RETIE y el objetivo 7 del desarrollo sostenible, energía asequible y no contaminante.
- ❖ Finalmente se presenta la propuesta teniendo en cuenta materiales de alta calidad y que cumplan con las condiciones de efectos ambientales porque cualquier tipo no cumple para las necesidades en la construcción del diseño, de igual manera los diferentes materiales que se utilizan para la construcción y el diseño del canal deben cumplir con un requisito importante el cual es que no debe generar ningún químico para que el agua que se regresa al afluente no salga contaminada; en este orden de ideas el costo del proyecto teniendo en cuenta los requisitos mencionados genera un bajo costo en las tarifas de los consumidores por mes a lo que hoy en día tienen que pagar.

#### 8. RECOMENDACIONES

El presente proyecto se puede continuar con el insumo de un ingeniero eléctrico para el diseño de la bobina para determinar las salidas de la potencia como guía del transformador donde se cubren las 365 viviendas con un aproximado de 6 transformadores donde se distribuyen conjuntamente por manzanas para tener un amplio monitoreo y control.

Seguido a ello se recomienda a la comunidad tener conciencia de como la energía limpia nos ayuda en el medio ambiente a reducir daños y a reducir costos económicos; cabe resaltar que es importante la replicabilidad del proyecto en cualquier parte del país y/o del mundo para generarle beneficio a las comunidades que habiten en las riberas de los ríos o de un cauce y poder ayudar a mitigar la contaminación ambiental.

Se recomienda solicitar ante la autoridad ambiental que tipo de permiso se requiere para instalar el hidro-generador en la subcuenca del rio bajo Sumapaz.

#### **BIBLIOGRAFÍA**

Alcaldia de Ricaurte . (s.f.). *ricaurte-cundinamarca*. Obtenido de https://www.ricaurte-cundinamarca.gov.co/MiMunicipio/Paginas/Presentacion.aspx

Alcaldia de Ricaurte . (s.f.). *ricaurte-cundinamarca*. Obtenido de https://www.ricaurte-cundinamarca.gov.co/MiMunicipio/Paginas/Pasado-Presente-y-Futuro.aspx

Alcaldia de Ricaurte. (s.f.). *ricaurte-cundinamarca*. Obtenido de https://www.ricaurte-cundinamarca.gov.co/MiMunicipio/Paginas/Informacion-del-Municipio.aspx

Alvarez, G., & Dorantes, R. (Abril-Junio de 2010). Energia Sustentable en Edificios y Casas. *revistaciencia*, 62-73. Obtenido de https://www.revistaciencia.amc.edu.mx/images/revista/61\_2/PDF/EnergiaCasas.pd f

Area Tecnologia. (s.f.). areatecnologia.com. Obtenido de https://www.areatecnologia.com/mecanismos/turbinas-hidraulicas.html

Bermudez Novoa, N. D. (2018). *Biblioteca Unipiloto*. Obtenido de http://repository.unipiloto.edu.co/bitstream/handle/20.500.12277/5835/BERMUDEZ %20DAVID%20TRABAJO%20GRADO.pdf?sequence=1&isAllowed=y

Cardona Mancilla, C. C., & Sanchez Rios, C. A. (29 de Mayo de 2015). *Repositorio Institucional ITM.* Obtenido de http://hdl.handle.net/20.500.12622/50

coco. (2021). flores. semana, 23-45.

Colombia, C. d. (20 de Septiembre de 2021). *Secretaria senado*. Obtenido de http://www.secretariasenado.gov.co/index.php/constitucion-politica

Consejo Colombiano de Construccion Sostenible. (2011). *Elemento clave para la nueva economia verde responsable*. Obtenido de www.andi.com.co/Archivos/file/GERENCIA%20RSE/Encuentro2011/Cristina%20G amboa.pdf>

Corporacion Autonoma Regional. (s.f.). *car.gov.co.* Obtenido de https://www.car.gov.co/vercontenido/81#

Cuadro, S., & Restrepo , F. (2003). *Biblioteca utb.* Obtenido de https://biblioteca.utb.edu.co/notas/tesis/0007112.pdf

DANE. (2018). *Geoportal DANE*. Obtenido de https://geoportal.dane.gov.co/geovisores/territorio/analisis-cnpv-2018/

dirección de monitoreo, modelamiento y laboratorio ambiental de la CAR. (s.f.). *Car.gov.* Obtenido de https://www.car.gov.co/uploads/files/5ade4ba476544.pdf

Forero Parrado, J. A., Moreno Aguilar , J. J., & Cespedes, N. S. (22 de Junio de 2019). *Repositorio Institucional Universidad Cooperativa de Colombiana*. Obtenido de

https://repository.ucc.edu.co/bitstream/20.500.12494/11596/1/2019\_Elaboraci%c3%b3n\_de\_un\_prototipo\_de\_turbina.pdf

Giraldo , C., Bedoya , C., & Alonso , L. (2015). *CORE.* Obtenido de https://core.ac.uk/download/pdf/148682761.pdf

Guarin, J., & Florez, J. (2013). *Universidad Tecnologica de Pereira*. Obtenido de http://repositorio.utp.edu.co/dspace/bitstream/handle/11059/4095/62124G915.pdf? sequence=1&isAllowed=y

Hernandez Sampieri, R. (20144). *Metodologia de la Investigacion .* Mexico D.F: Mc Graw Hill Education.

Lopez , J., Silva , R., & Mendoza, E. (2011). Aprovechamiento de la energia de las corrientes con el Hidrogenerador IMPULSA. *Tecnologia y Ciencias del Agua*, 97-110.

Lopez, A., Somolinos, J., & Nuñez, L. (2014). Modelado Energetico de Convertidores Primarios para el Aprovechamiento de las Energias Renovables Marinas. *Iberoamericana de Automatica e Informatica Industrial*, 224-235.

Lopez, J. &. (2011). Aprovechamiento de la energia de las corrientes con el Hidrogenerador IMPULSA. *Tecnologia y ciencias del agua, 2*, 97-110. Obtenido de http://www.revistatyca.org.mx/ojs/index.php/tyca/article/view/238/217

Mena, E. M. (26 de Julio de 2011). Habitabilidad de la Vivienda de Interes Social Prioritaria en el Marco de la Cultura. *Cuaderno de Viviendas y Urbanismo*, 296-314.

Obtenido de file:///C:/Users/hecto/Downloads/5477-Texto%20del%20art%C3%ADculo-21499-1-10-20130621.pdf

Ordoñez, V. (2017). Competencias Investigativas Dirigidas a los Profesores de Ingeniería Eléctrica, desde un Modelo de Energía Alternativa. *Revista Scientific*, 283-303.

Palma , D., & Peña, C. (31 de Octubre de 2018). *U.Catolica*. Obtenido de https://repository.ucatolica.edu.co/bitstream/10983/22838/1/TRABAJO%20DE%20 GRADO%20-%20DISE%C3%91O%20DE%20TURBINA%20KAPLAN.pdf

Pastrana Arango , A. (03 de Octubre de 2001). *minciencias*. Obtenido de https://minciencias.gov.co/sites/default/files/upload/reglamentacion/ley-697-2001.pdf

Republica, C. d. (22 de Septiembre de 2015). secretariasenado. Obtenido de http://www.secretariasenado.gov.co/senado/basedoc/ley\_1715\_2014.html

Rus Arias, E. (10 de Diciembre de 2020). *Economipedia*. Obtenido de https://economipedia.com/definiciones/investigacion-exploratoria.html

Secretaria Juridica Distrital. (11 de Julio de 1994). *Bogota Juridica*. Obtenido de http://www.bogotajuridica.gov.co/sisjur/normas/Norma1.jsp?i=2752

Unidad de Planeacion Minero Energetica. (13 de Mayo de 2014). *Upme.* Obtenido de https://www.upme.gov.co/Normatividad/Nacional/2014/LEY\_1715\_2014.pdf

Universidad Piloto de Colombia-Seccional Alto Magdalena (2018). Infraestructura Universidad Piloto de Colombia Seccional del Alto Magdalena. Girardot, Cundinamarca, Colombia.

Universidad Piloto de Colombia Seccional Girardot . (s.f.). *unipiloto*. Obtenido de https://www.unipiloto.edu.co/la-universidad/vision-mision-institucional-2/

Universidad Piloto de Colombia. (s.f.). *unipiloto*. Obtenido de https://www.unipiloto.edu.co/la-universidad/historia/

Vargas, J., Velasquez, F., & Torres, C. (18 de Abril de 2016). Desarrollo del prototipo de un hidrogenerador eléctrico como alternativa de generación de energía limpia en zonas rurales. *INGENIARE*, 91-101.

Vinueza, L. (2017). *UDLA*. Obtenido de http://dspace.udla.edu.ec/bitstream/33000/8083/1/UDLA-EC-TIERI-2017-34.pdf

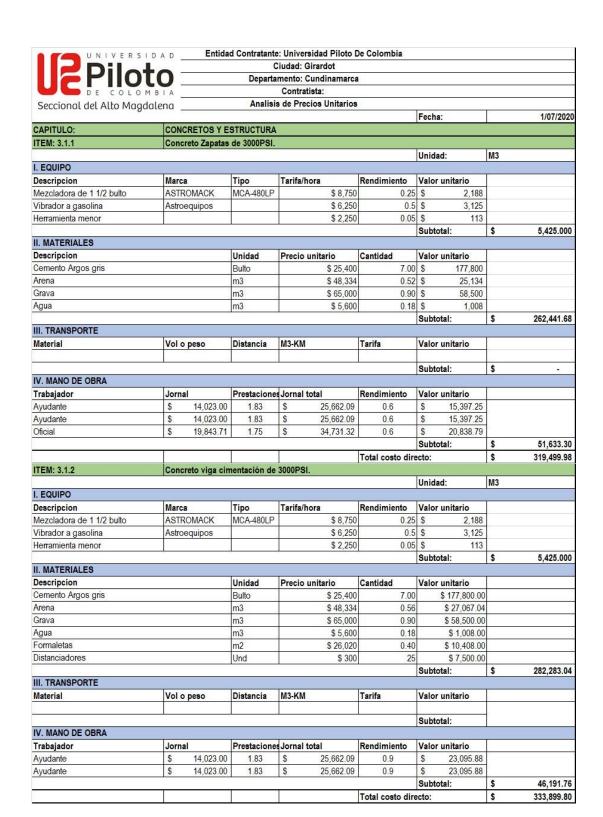
# ANEXO A. ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS "APU"

UNIVERSID	A D	tidad Contratar		niversidad Piloto o lad: Girardot	de Colombia			
Dilata		Donar		nto: Cundinamarca				
U Piloto	J ——	Бераг		ontratista:				
DE COLOMB		Δnalis		Precios Unitarios				
Seccional del Alto Magdale	ena ———	Allein	olo de	Trocios Sintarios		Fecha:	1/07/202	0
CAPITULO:				PRFI	LIMINARES	r ceriu.	17017202	
ITEM: 1.3					ión y Replanteo			
				200411240	ion y respiantes	Unidad:	M2	
I. EQUIPO						Omaa.	IVIZ	
Descripcion	Marca	Tipo	Т	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Estación topografica (Gama media)			\$	12.000	0.04	\$ 480		
Herramienta menor			\$	121,600	0.001	\$ 122		
				121,000	0.001	Subtotal:	s	601.60
II. MATERIALES							· ·	
Descripcion		Unidad	F	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Estaca de made		un	\$	1,800	0.60	\$ 1,080		
Hilo rojo		ml	\$	8,000	0.07	\$ 560		
Mojon en concreto		ml	\$	8,086	0.08	\$ 647		
Puntilla con cabeza Ø2"		lb	\$	3,100	0.02	\$ 62		
						Subtotal:	\$	2,348.8
III. TRANSPORTE								
Material	Vol o peso	Distancia		M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
		- 10		· ·		Subtotal:	\$	
IV. MANO DE OBRA		W-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1-1						
Trabajador	Jornal	Prestaciones	s	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Cuadrilla Topografica	\$ 514,710.0	0.00	\$	514,710.00	0.003	\$ 1,544.13		
						Subtotal:	\$	1,544.1
					Total co	sto directo:	\$	4,49
ITEM: 1.4				Desca	pote Manual.			
	•					Unidad:	M2	
I. EQUIPO						,		
Descripcion	Marca	Tipo		Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor			\$	2,250	0.4	\$ 900		
Equipo Topografia			\$	1,435,110	0.01	\$ 14,351		
						Subtotal:	\$	15,251.1
II. MATERIALES		1000000				: Tale tale		
Descripcion	0	Unidad	F	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
	×				, and a	1000210	100	
						Subtotal:	\$	
III. TRANSPORTE								
Material	Vol o peso	Distancia		M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
	011 - 100 - 101			100000000000000000000000000000000000000	111111111111111111111111111111111111111			
						Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA								
Trabajador	Jornal	Prestaciones	_	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Cuadrilla	\$ 287,412.0	0	\$	287,412.00	0.05	\$ 14,370.60		
						Subtotal:	\$	14,370.60
·					Total co	sto directo:	\$	29,621.7

ITEM: 1.1		L.	errami	ento de obra en l	ona y paraies ei	n ma			
							Unidad:		ML
I. EQUIPO	T								
Descripcion	Marca	Tipo		Tarifa/hora	Rendimiento	_	alor unitario		
Herramienta menor		• 1	\$	2,250	0.05	\$	113		
							Subtotal:	\$	112.
II. MATERIALES									
Descripcion		Unidad		recio unitario	Cantidad	_	alor unitario		
Parales de madera H=2.50 m		ml	\$	10,500	1	\$	10,500		
Tela verde 100ml x 2.10 m		ml	\$	4,195	1	\$	4,195		
Puntilla con cabeza Ø3" (500gr)		gr	\$	4,900	0.1	\$	490		37477
100000000000000000000000000000000000000					* =		Subtotal:	\$	15,18
III. TRANSPORTE									
Material	Vol o peso	Distancia		M3-KM	Tarifa	V	alor unitario		
					1811147				
							Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA	2-1	28.0						No.	
Trabajador	Jornal	Prestaciones		Jornal total	Rendimiento	٧	alor unitario		
Oficial	\$ 19,844.00	1.75	\$	34,727.00	0.25	\$	8,681.75		
Ayudante	\$ 14,023.00	1.83	\$	25,662.09	0.25	\$	6,415.52		10.000000000000000000000000000000000000
				<i>"</i>			Subtotal:	\$	15,097.27
					Total co	sto	directo:	\$	30,394.7
ITEM: 1.2		Campamento e	en Teja	a ondulada No 6-	180 mt y bloque	No.	4. Incluye bañ	portatil	
							Unidad:		Und
I. EQUIPO					*				
Descripcion	Marca	Tipo		Tarifa/hora	Rendimiento	V	alor unitario		
Herramienta menor		1 1	\$	2,250	0.18	\$	12,500		
	:	* *					Subtotal:	\$	12,500.00
II. MATERIALES					· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				
Descripcion		Unidad	P	recio unitario	Cantidad	٧	alor unitario		
Teja ondulada No 6-180 mt		Un.	\$	27,900	8	\$	223,200		
Ladrillo de obra (Bloque #4)		Un.	\$	500	230	\$	115,000		
Vara común (4m)		Un.	\$	11,400	3	\$	34,200		
Puerta campamento		Un.	\$	102,000	1	\$	102,000		
Amarre alambre Teja Ac (100 Und.)		Un.	\$	179	15	\$	2,685		
Baño portátil	10.00	Un.	\$	250,000	2	\$	500,000		
		1				Ť	Subtotal:	\$	977,085.0
III. TRANSPORTE						_			,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
Material	Vol o peso	Distancia	1	M3-KM	Tarifa	v	alor unitario		
	10.0 page	Diotaniona		ino run	72.112	T.			
			8	-		1	Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA						_	Cupiciai.		
Trabajador	Jornal	Prestaciones		Jornal total	Rendimiento	V	alor unitario	ĺ	
Oficial	\$ 19,844.00		\$	34,727.00	0.2	\$	6,945.40		
Ayudante	\$ 19,844.00	100000	\$	25,662.09	0.2	\$	5,132.42	į.	
Ayudante	Ψ 14,023.00	1.00	Φ	20,002.09	U.Z	Þ	Subtotal:	•	40 077 04
					Total co			\$	12,077.81

UNIVERSID	An Entid	ad Contratante	Universidad Pilo	to Colombia			
ONIVERSIDA	A D		dad: Girardot	nto cololilla			
PIIOTO	<b>1</b>	District Control	nto: Cundinama	ca			
<b>Piloto</b>	I A	C	ontratista:				
Seccional del Alto Magdale	ena	Analisis d	e Precios Unitari	08			
	U.M.70 03				Fecha:		1/07/2020
CAPITULO:				VACION MANUA			
ITEM: 2.1.1		Excavacion m	anual de 0 a 1.20	m, Incluye retir	o para vigas cimen	taciór	
I. EQUIPO					Unidad:		M3
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor	Iviaica	Про	\$ 3,275	0.8	\$ 2.620.00		
Tionamona monor			0,210	0.0	2,020.00		
		- Lie			Subtotal:	\$	2,620.000
II. MATERIALES							
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
		- W					
		W.					
		9	9 /		Subtotal:	\$	
III. TRANSPORTE					Subtotal:	2	12
Material	Vol o peso	Distancia	М3-КМ	Tarifa	Valor unitario		
Material común de excavación		20	X	\$ 1,750	\$ 35,000		
					Subtotal:	\$	35,000.000
IV. MANO DE OBRA		-					
Trabajador	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$ 14,023.0	50 TO 100	\$ 25,662.09	0.8	\$ 20,529.67		
Ayudante	\$ 14,023.0	00 1.83	\$ 25,662.09	0.8	\$ 20,529.67	***	
		B			Subtotal:	\$	41,059.34
ITEM: 2.1.4		Formula			sto directo:	\$	78,679.34
11 EW: 2.1.4		Excavaci	on mecanica de	u a 3,00 m, incit	iye Retiro para Can Unidad:	aı	M3
I. EQUIPO					Ollidad.		IVIS
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario	Ι	
Herramienta menor			\$ 3,275	0.8	\$ 2,620		
Reto Excavadora			\$ 90,000	0.4	\$ 36,000		
					Subtotal:	\$	38,620.00
II. MATERIALES					101		
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
			- X				
<u> </u>			15 15				
		1	No.		N 0 0		
			100		Subtotal:	\$	10
III. TRANSPORTE					Valor unitario		
III. TRANSPORTE Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	valor unitario		
No. of Additional Addi	Vol o peso	Distancia 20	M3-KM ×	\$ 1,750	\$ 35,000		
Material Material común de excavación	Vol o peso		8 9			\$	35,000.000
Material Material común de excavación  IV. MANO DE OBRA		20	х	\$ 1,750	\$ 35,000 Subtotal:	\$	35,000.000
Material Material común de excavación  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Jornal	20 Prestaciones	X Jornal total	\$ 1,750	\$ 35,000 Subtotal: Valor unitario	\$	35,000.000
		20 Prestaciones	X   Jornal total   \$ 25,662.09	\$ 1,750	\$ 35,000 Subtotal: Valor unitario \$ 20,529.67	\$	35,000.000
Material Material común de excavación  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Jornal	20 Prestaciones	X Jornal total	\$ 1,750	\$ 35,000 Subtotal: Valor unitario	\$	35,000.000

Mezcladora de 1 1/2 bulto	000 67 000 \$	M3
Contratistics	000 67 000 \$	M3 M3 2,300.
Fecha: CAPITULO:   RELLENOS     ITEM: 2.2.1	000 67 000 \$	M3 M3 2,300.
Rellence of concreto pobre relación 1:3 para vigas de cime   Unidad:	000 67 000 \$	M3 M3 2,300.
Relleno en concreto pobre relación 1:3 para vigas de cime Unidad:   I. EQUIPO	000 67 000 \$	M3
LEQUIPO	000 67 000 \$	M3
LEQUIPO   Descripcion   Marca   Tipo   Tarifa/hora   Rendimiento   Valor unitario   Valor unitario   Secripcion   ASTROMACK   MCA-480LP   Secripcion   Secripcion   Secripcion   Unidad   Precio unitario   Cantidad   Valor unitario   Cemento   Secripcion   Secripci	13 88 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	2,300.
Descripcion	13 88 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	
Herramienta menor	13 88 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	
Mezcladora de 1 1/2 bulto	88 S 000 67 000 S 63 63 S	
Name	00 67 00 \$ \$ 63 63 63 \$	
NATERIALES   Descripcion   Unidad   Precio unitario   Cantidad   Valor unitario   Camento   Bulito   \$25,400   9.00   \$228.1	00 67 00 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	
Descripcion	67 00 \$ \$ 63 63 \$ \$	283,167.4
Bulto	67 00 \$ \$ 63 63 \$ \$	283,167.4
Arena	67 00 \$ \$ 63 63 \$ \$	283,167.4
Marca   Marc	00 \$ 00 63 63 \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$ \$	283,167.4
Subtotal:   Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:   Subtotal:   Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:     Subtotal:	63 63 8 8	283,167.4
Vol o peso	63 63 8	
Vol o peso	63 63 8	
Subtotal:   Subt	63 63 8	
V. MANO DE OBRA	63 63 \$	
	63 63 \$	
Ayudante \$ 14,023.00	63 63 \$	
Ayudante	63 \$	
Subtotal:   Total costo directo:   Total co	\$	
Total costo directo:   ITEM: 2.2.2   Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactación   Unidad:	\$	
TEM: 2.2.2   Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactación   Unidad:		
Unidad:   Unidad:     Unidad:       Unidad:	, para	300,864.6
I. EQUIPO         Descripcion         Marca         Tipo         Tarifa/hora         Rendimiento         Valor unitari           Herramienta menor         \$ 2,250         0.05         \$           Pisón vibrante, tipo rana         \$ 7,500         0.4         \$ 3,1           Subtotal:		
Descripcion   Marca   Tipo   Tarifa/hora   Rendimiento   Valor unitari		M3
Herramienta menor		
Pisón vibrante, tipo rana \$ 7,500 0.4 \$ 3,0 Subtotal:	_	
Subtotal:	13	
	00	
II. MATERIALES	\$	3,112.50
Descripcion Unidad Precio unitario Cantidad Valor unitario		
Recebo B-200 m3 \$ 65,000 1.10 \$ 71,	00	
Subtotal:	\$	71,500.0
III. TRANSPORTE		
Material Vol o peso Distancia M3-KM Tarifa Valor unitari		
Material relleno 20 x \$ 1,450 \$ 29,0		
Subtotal:	\$	29,000.00
Trabajador         Jornal         Prestaciones         Jornal total         Rendimiento         Valor unitari           Ayudante         \$ 14,023.00         1.83         \$ 25,662.09         0.12         \$ 3,079	_	
Ayudante \$ 14,023.00		
Ayudante \$ 14,023.00 1.83 \$ 25,002.09 0.12 \$ 3,078	45	
Subtotal:	\$	6,158.9
	_	
Total costo directo:	\$	,
TEM: 2.2.3 Relleno en recebo B-200, incluye extendido, nivelación y compactac	on pai	
Unidad: . EQUIPO		M3
	00	
	_	
/ibrador de tamdet \$ 70,000 0.6 \$ 42,4	00	
Subtotal:	\$	95,712.50
I. MATERIALES	1 3	33,712.50
Descripcion Unidad Precio unitario Cantidad Valor unitario		
Recebo B-200 m3 \$ 65,000 1.10 \$ 71,5	00	
710 0 00,000 1.10 0 71,0		
	-	
	$\dashv$	
Subtotal:	\$	71,500.0
II. TRANSPORTE	1 4	7 1,000.0
Valor initaria   Vol o peso   Distancia   Mis-KM   I arita   Valor initari	_	
	00 l	29,000.00
Material relleno 20 x \$ 1,450 \$ 29,6		_5,555.00
Material relleno 20 x \$ 1,450 \$ 29,0 Subtotal:	00 \$	
Material relleno         20         x         \$ 1,450         \$ 29,0           Subtotal:           V. MANO DE OBRA	\$	
Material relleno         20         x         \$ 1,450         \$ 29,6           IV. MANO DE OBRA           Trabajador         Jornal         Prestaciones         Jornal total         Rendimiento         Valor unitari	\$	
Material relleno         20         x         \$ 1,450         \$ 29, subtotal:           IV. MANO DE OBRA         Trabajador         Jornal Prestaciones         Jornal total Rendimiento         Valor unitari           Ayudante         \$ 14,023.00         1.83         \$ 25,662.09         0.12         \$ 3,079	45	
Material relleno   20	45	
Material relleno         20         x         \$ 1,450         \$ 29,1           IV. MANO DE OBRA           Trabajador         Jornal Prestaciones         Jornal total Rendimiento         Valor unitari           Ayudante         \$ 14,023.00         1.83         \$ 25,662.09         0.12         \$ 3,079	45	6,158.9



ITEM: 3.1.3	Conc	reto Viga Ae	rea 3000PSI.	V.		3			
							Unidad:	M3	
I. EQUIPO	-		-			I	I a company	1	
Descripcion	Marca		Tipo	Tarifa/hora		Rendimiento	Valor unitario		
Mezcladora de 1 1/2 bulto		OMACK	MCA-480LP		\$ 7,500	-		-	
Vibrador a gasolina	Astro	equipos			\$ 3,613			-	
Herramienta menor			L .	rk	\$ 2,250	0.05		-	
II. MATERIALES							Subtotal:	\$	3,043.75
Descripcion		-	Unidad	Precio unita	rio	Cantidad	Valor unitario	T	
Cemento Argos gris			Bulto	r recio unita	\$ 25,400	7.00	\$ 177,800.00	1	
Arena			m3		\$ 48,334	0.56			
Grava			m3		\$ 65,000				
Agua			m3		\$ 5,600	0.04		_	
Formaletas			m2		\$ 26,020	0.10	\$ 10,408.00	+	
Distanciadores			Und		\$ 300		\$ 7,500.00	-	
Distanciadores		7	ond		\$ 300		Subtotal:	\$	278,383.0
III. TRANSPORTE									15.0
Material	Volo	peso	Distancia	М3-КМ		Tarifa	Valor unitario		
								1	
							Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA		3		1				B/4	
Trabajador	Jorna	-		Jornal total		Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	100	25,662.09	0.9	\$ 23,095.88		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83		25,662.09	0.9	\$ 23,095.88		
Oficial	\$	19,843.71	1.75	\$ 3	34,731.32	0.9	\$ 31,258.19	_	
				1		I was a second	Subtotal:	\$	77,449.9
						Total costo dire	ecto:	\$	358,876.7
ITEM: 3.1.4	Conc	reto column	as de 3000PS	31.					
							Unidad:	M3	
I. EQUIPO				I Plantin and a second					
Descripcion	Marca		Tipo	Tarifa/hora		Rendimiento	Valor unitario		
Mezcladora de 1 1/2 bulto	27.77	OMACK	MCA-480LP		\$ 7,500	0.15	1977		
Vibrador a gasolina	Astro	equipos			\$ 3,613	0.5			
Herramienta menor					\$ 2,250	0.05		_	
							Subtotal:	\$	3,043.75
II. MATERIALES				T	SOLVEN S			T.	
Descripcion			Unidad	Precio unita		Cantidad	Valor unitario		
Cemento Argos gris			Bulto		\$ 25,400	7.00	\$ 177,800.00		
Arena			m3		\$ 48,334	0.56	10 00	-	
Grava			m3		\$ 65,000	0.84		_	
Agua			m3		\$ 5,600	(2) (2) (4)			
Formaletas			m2		\$ 26,020	0.35	\$ 9,107.00	_	
Distanciadores			Und		\$ 300	27	\$ 8,001.00	_	
III. TRANSPORTE							Subtotal:	\$	277,583.0
Material	Volo	peso	Distancia	мз-км		Tarifa	Valor unitario	Т	
Waterial	VOIO	peso	Distancia	IMI2-L/IMI		Tallia	valor unitario	1	
						1	Subtotal:	1	
IV. MANO DE OBRA			_				1	10	
Trabajador	Jorna	ıl	Prestacione	Jornal total		Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83		25,662.09	0.8	\$ 20,529.67		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83		25,662.09	0.8	\$ 20,529.67	-	
to the second se	\$	The second second	1.75	_	34,731.32	0.8	\$ 27,785.06	- 8	
Oficial	D.	19,843.71	1.13	Ψ	J+,131.3Z	0.0	21,100.00		
Oficial	3	19,643.71	1.73	ΙΨ υ	74,131.32	0.0	Subtotal:	\$	68,844.4

							Unidad:	M2	
I. EQUIPO						*		*	
Descripcion	Marca	1	Tipo	Tarifa/hora		Rendimiento	Valor unitario		
Mezcladora de 1 1/2 bulto	ASTR	OMACK	MCA-480LP		\$ 7,500	0.3	\$ 2,250		
Vibrador a gasolina	Astro	equipos			\$ 3,613	0.3	\$ 1,084		
Herramienta menor					\$ 2,250	0.05	\$ 113		
	100		Ó.	*	- 00		Subtotal:	\$	3,446.25
II. MATERIALES									
Descripcion			Unidad	Precio unitari	0	Cantidad	Valor unitario		
Acero corrugado 60000 PSI			kg	\$ 6,	152.00	2.35	\$ 14,457.20		
Alambre negro recocido			kg	\$	2,475	0.50	\$ 1,237.50	Į,	
Concreto			m3	\$	45,000	0.11	\$ 4,950.00		
Deseconfrante emulsionado			un	\$ 8,	499.00	0.03	\$ 254.97		
Dist. Cp clip mort 1/4 "			un	\$	1,340	4.00	\$ 5,360.00		
Malla electrosoldada			un	\$	4,952	0.08	\$ 396.16		
Membrana curadora blanca			kg		530	0.1	\$ 53.00		
Puntilla con cabeza 2"			lb	\$	580	0.20	\$ 116.00		
Repisa ordinario			un	\$	2,292	0.20	\$ 458.40		
Tabla chapa ordinario			un	\$	9,162	0.4	\$ 3,664.80		
					- 0	**	Subtotal:	\$	30,948.03
III. TRANSPORTE	-					X:			
Material	Volo	peso	Distancia	M3-KM		Tarifa	Valor unitario		
						•	Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA									
Trabajador	Jorna	1	Prestacione	Jornal total		Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,	662.09	0.3	\$ 7,698.63		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,	662.09	0.3	\$ 7,698.63	ľ.	
Oficial	\$	19,843.71	1.75	\$ 34,	731.32	0.3	\$ 10,419.40		
	160		·				Subtotal:	\$	25,816.65
						Total costo dire	ecto:	\$	60,210.93
ITEM: 3.1.7	Placa	del Punto d	le Captacion	E=20cm					
***************************************							Unidad:	M3	
I. EQUIPO						*		*	
Descripcion	Marca		Tipo	Tarifa/hora		Rendimiento	Valor unitario		
Mezcladora de 1 1/2 bulto	ASTR	OMACK	MCA-480LP	9	\$ 7,500	0.15	\$ 1,125		
Vibrador a gasolina	Astro	equipos		•	\$ 3,613		\$ 1,806		
Herramienta menor				t	\$ 2,250	100000000000000000000000000000000000000	The second secon		
		-			60		Subtotal:	\$	3,043,750
II. MATERIALES							I CONTRACT WITH TO		9.29.000.000
Descripcion			Unidad	Precio unitari	0	Cantidad	Valor unitario		
Cemento Argos gris			Bulto	\$	25,400	7.00	\$ 177,800.00		
Arena			m3	\$	48,334	0.56	\$ 27,067.04		
Grava			m3		65,000		\$ 54,600.00		
Agua			m3		\$ 5,600		\$ 1,008.00		
Formaletas			m2		26,020		\$ 9,107.00		
Distanciadores			Und		\$ 300		\$ 8,001.00	-	
			ona	1	4 000		Subtotal:	\$	277,583.04
								7	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,
III. TRANSPORTE		peso	Distancia	M3-KM		Tarifa	Valor unitario		
	Volo			inte i uni			Tallot alliante		
III. TRANSPORTE Material	Volo					1		1	
III. TRANSPORTE Material	Volo						Subtotal:		
Material	Volo						Subtotal:		
Material  IV. MANO DE OBRA	Vol o		Prestacione	Jornal total		Rendimiento	Subtotal: Valor unitario		
Material  IV. MANO DE OBRA  Trabajador		ı	Prestacione	-	662.09	Rendimiento 0.8			
Material  IV. MANO DE OBRA  Trabajador  Ayudante	Jorna \$	II 14,023.00	1.83	\$ 25,		0.8	Valor unitario \$ 20,529.67		
IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante	Jorna \$	14,023.00 14,023.00	1.83 1.83	\$ 25, \$ 25,	662.09	0.8	Valor unitario \$ 20,529.67 \$ 20,529.67		
Material  IV. MANO DE OBRA  Trabajador  Ayudante	Jorna \$	II 14,023.00	1.83	\$ 25, \$ 25,		0.8	Valor unitario \$ 20,529.67	\$	68,844.4

ITEM: 3.1.7	IVIUIO	s Fiantana p	ara Funto de	Captacion = 20 cm		Unidad:	M3	
I. EQUIPO						Unidad:	IVIS	
Descripcion	Marca		Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario	Π	
Mezcladora de 1 1/2 bulto		OMACK	MCA-480LP	\$ 7,500	0.15			
Vibrador a gasolina		equipos	WIO/ L TOOL!	\$ 3,613	0.10			
Herramienta menor	71000	oquipoo		\$ 2,250				
Heriamienta menor				Ψ 2,230	0.03	Subtotal:	\$	3.043.75
II. MATERIALES							•	5,515.1.5
Descripcion			Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Cemento Argos gris			Bulto	\$ 25,400	7.00	\$ 177,800.00		
Arena			m3	\$ 48,334	0.56	\$ 27,067,04		
Grava		i	m3	\$ 65,000	0.84	\$ 54,600.00		
Agua			m3	\$ 5,600	0.18	\$ 1,008.00		
Formaletas			m2	\$ 26,020	0.75	\$ 19,515.00		
Distanciadores		-	Und	\$ 300	30	\$ 9,000.00		
					•	Subtotal:	\$	288,990.04
III. TRANSPORTE								
Material	Vol o	peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
y.								
						Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA								
Trabajador	Jorna			Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,662.09	0.8	\$ 20,529.67		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,662.09	8.0	\$ 20,529.67		
Oficial	\$	19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	8.0	\$ 27,785.06		
						Subtotal:	\$	68,844.40
					Total costo dire	ecto:	\$	360,878.19
ITEM: 3.1.7	Conc	reto Ciclope	0		-		N. T.	
LEGUIDO						Unidad:	M3	
I. EQUIPO			T1	T 15 . 11	D	M-1		
Descripcion	Marca	OMACK	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento 0.15	Valor unitario \$ 1,125		
Mezcladora de 1 1/2 bulto			MCA-480LP	\$ 7,500	0.15			
Vibrador a gasolina	Astro	equipos		\$ 3,613 \$ 2,250	0.05			
Herramienta menor				\$ 2,250	0.05	Subtotal:	\$	3,043.750
II. MATERIALES						Subtotal.	a a	3,043.730
Descripcion			Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Cemento Argos gris			Bulto	\$ 25,400	4.50	\$ 114,300.00		
Arena			m3	\$ 48,334	0.37	\$ 18,028.58	+	
Grava			m3	\$ 65,000	0.56	\$ 36,400.00		
Agua			m3	\$ 5,600	0.13	\$ 728.00		
Piedra Fractirada tamaño maxin	no 30Cm		m3	\$ 58,000	0.40	\$ 23,200.00		
Tiodia Fracticada tamano maxin	110 000111		IIIO	\$ 50,000	0.40	\$ 0.00		
						Subtotal:	\$	192,656.58
III. TRANSPORTE								,
Material	Volo	peso	Distancia	мз-км	Tarifa	Valor unitario		
1277111112707500000						Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA								
Trabajador	Jorna	ıl	Prestacione	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,662.09	0.8	\$ 20,529.67		
Ayudante	\$	14,023.00	1.83	\$ 25,662.09	0.8	\$ 20,529.67		
Oficial	\$	19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.8	\$ 27,785.06		
				•				
						Subtotal:	\$	68,844.40

	SIDAD Entidad (	Ciuda	d: Girardot				
Pilo		Departamen	to: Cundinamarca	i			
DE COL	OMBIA		ntratista:				
Seccional del Alto Ma	adalena	Analisis de	Precios Unitarios				
Secondriae ace rices in a	.,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	111	-11		Fecha:	1/07/	2020
CAPITULO:	ACEROS						
ITEM: 3.2.1	Acero de refu	erzo de 60.000	psi 1/2" Longuitu	idinal para Vig	a Cimentación.		
	-102				Unidad:	Kg	
I. EQUIPO							
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor			\$ 2,250	0.08	\$ 180		
					Subtotal:	\$	180.000
II. MATERIALES		- Santana e e e e e e e e e e e e e e e e e e		Post Sections	DOMESTIC CONTROL OF		
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Acero		kg	\$ 4,100	0.99	\$ 4,075.40		
		3			B 11 / 1		4 075 4
III TRANSPORTE					Subtotal:	\$	4,075.40
III. TRANSPORTE	W-1	Distancia	140 1/14	T:6-	M-1	I.	
Material	Vol o peso	Distancia	М3-КМ	Tarifa	Valor unitario		
	57				Subtotal:	2	
IV. MANO DE OBRA					Gubiotal.	1	
Trabajador	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario	Î	
Oficial	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.085	\$ 2,952.16		
Onoidi	10,010.71	1.70	01,701.02	0.000	Subtotal:	\$	2,952.16
	1	1		Total costo di		\$	7,207.56
ITEM:3.2.3	Acero de refu	erzo de 60.000	psi 3/8" para fleje				1,20110
					Unidad:	kg	
I. EQUIPO							
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor		200	\$ 2,250	0.05	\$ 113		
	- C	Sic.		2000000	Subtotal:	\$	112.500
II. MATERIALES							
Descripcion	1	Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Acero		kg	\$ 3,150	0.99	\$ 3,118.50		
					Subtotal:	\$	3,118.50
III. TRANSPORTE				T		_	
Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
	<					R	
IV MANO DE ODDA					Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA	lamet.	Deceteris	In mal total	D dissois suds	Malanitania	т -	
<b>Trabajador</b> Oficial	Jornal \$ 19,843.71	Prestaciones 1.75	\$ 34,731.32	Rendimiento 0.09	Valor unitario \$ 3,125.82		
Olicial	\$ 18,043.71	1.75	\$ 34,731.32	0.09	Subtotal:	\$	3,125.82
				Total costo di		\$	6,356.82
ITEM. 2.0.4	Acore de refu	d- 60 000	: 4/0"Iit			4	0,300.02
ITEM: 3.2.4	Acero de retu	20 de 60.000	psi 1/2"Longuitud	ıllı alı para viga	Unidad:	Kg	
I. EQUIPO					ollidad.	ng	
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario	Т	
Herramienta menor	murod		\$ 2,250		\$ 180	†	
	-	1	2,200	15.00	Subtotal:	\$	180.000
II. MATERIALES					1		. 30.000
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Acero		kg	\$ 4,100	0.99	\$ 4,075.40		
		Ĭ			,		
n with regional control descriptions		ż.	its is	•	Subtotal:	\$	4,075.4
III. TRANSPORTE							1111111
Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
					A 100 % 100 % 100 M	8	
		•	•	•	Subtotal:	1	
IV. MANO DE OBRA							
	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Trabajador						_	
<b>Trabajador</b> Oficial	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.11	\$ 3,820.45		
	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.11	\$ 3,820.45 Subtotal:	\$	3,820.4

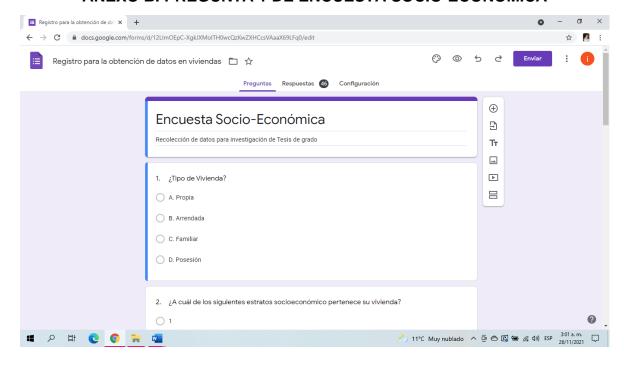
ITEM: 3.2.5	ricere as folde	25 55.566	psi 3/8" para fleje	ga av.su.	Unidad:	Kg	
I. EQUIPO					Unidad:	ng	
	Marca	T:	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario	Т	
Descripcion	Iviarca	Tipo					
Herramienta menor			\$ 2,250	0.08			400.000
II. MATERIALES					Subtotal:	\$	180.000
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario	Т	
Acero				0.99			
Acero		kg	\$ 3,150	0.99	\$ 3,118.50		
		80	700 00		Subtotal:	\$	3,118.50
III. TRANSPORTE					oubtotu.	_	0,110.00
Material	Vol o peso	Distancia	мз-км	Tarifa	Valor unitario		
		•			Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA							
Trabajador	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario	2	
Oficial	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.12	\$ 4,167.76		
	83				Subtotal:	\$	4,167.76
				Total costo di		\$	7,466.26
ITEM: 3.2.6	Acero de refue	erzo de 60.000	psi 1/2" Longuitu	dinal para Colu	mnas.		
					Unidad:	Kg	
I. EQUIPO							
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor			\$ 2,250	0.08	\$ 180		1, 1, 1, 10, 111
	70	180	80 0000		Subtotal:	\$	180.000
II. MATERIALES							
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Acero #4		kg	\$ 4,100	0.99	\$ 4,075.40		
					Subtotal:	\$	4,075.40
III. TRANSPORTE						_	
Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
						i.	
IV. MANO DE OBRA					Subtotal:		
Trabajador	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Oficial	\$ 19.843.71	1.75	\$ 34,731.32		\$ 3,299,48		
Olicial	\$ 19,843.71	1.75	D 34,731.32	0.095	Subtotal:	\$	3,299,48
<u>                                     </u>		Τ	T	Total costo di		\$	7,554.88
i e				TOTAL COSTO OF	ICCIO.	ð.	7,004.00

ITEM: 3.2.7			psi 3/8" para fleje		Unidad:	Kg	
I. EQUIPO					Ollidad.	ng	
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario	Π	
Herramienta menor	murou	po	\$ 2,250		\$ 180		
Tionamionia monor			Ψ 2,200	0.00	Subtotal:	\$	180.000
II. MATERIALES					oubtotui.	_	100.000
Descripcion		Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario	Π	
Acero		kg	\$ 3.150	0.99	\$ 3.118.50		
			0		Subtotal:	\$	3,118.50
III. TRANSPORTE							,
Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
	'		•		Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA							
Trabajador	Jornal	Prestaciones	Jornal total	Rendimiento	Valor unitario		
Oficial	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.095	\$ 3,299.48		
	***************************************				Subtotal:	\$	3,299.48
				Total costo di	recto:	\$	6,597.98
ITEM: 3.2.9	Acero de refue	erzo de 60.000	psi 1/2" Longuitu	dinal para Pisc	ina Muro - Piso .		
	•				Unidad:	Kg	
I. EQUIPO						2000	
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
Herramienta menor			\$ 2,250	0.08	\$ 180		0.000
	*6!	080			Subtotal:	\$	180.000
II. MATERIALES							
Descripcion	<u> </u>	Unidad	Precio unitario	Cantidad	Valor unitario		
Acero #4		kg	\$ 4,100	0.99	\$ 4,075.40		
			**		Subtotal:	\$	4,075.40
III. TRANSPORTE			,				
Material	Vol o peso	Distancia	M3-KM	Tarifa	Valor unitario		
					Subtotal:		
IV. MANO DE OBRA							
Trabajador	Jornal	Prestaciones		Rendimiento	Valor unitario		
Oficial	\$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.095	\$ 3,299.48		
					Subtotal:	\$	3,299.48
				Total costo di	recto:	\$	7,554.88

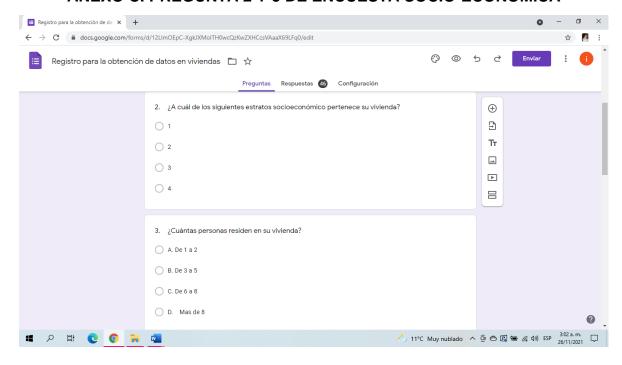
UNIVERSI	DAD Entidad C			o de Colombia			
I Z Dilat	0		dad: Girardot				
<b>UEPilot</b>			nto: Cundinama ontratista:	rca			
Seccional del Alto Magdo			e Precios Unitari	os			
Seccional del Atto Magac		- Indicate a			Fecha:	1/07/2	020
CAPITULO:	MAMPOSTER	IA Y PAÑETE	S				
ITEM: 4.1.1	Mamposteria	en bloque No	.5 e=15cm, inclu	ye filos y dilata	ciones.		
				Attach Manager and Attach and Att	Unidad:	M2	
I. EQUIPO		1		I			
Descripcion	Marca	Tipo	Tarifa/hora \$ 2.250	Rendimiento 0.05	Valor unitario \$ 113		
Herramienta menor Andamios		8	\$ 2,250	15.555.51	\$ 62.50		
y and a miles			1,200	0.00	Subtotal:	\$	175.000
II. MATERIALES		·c					
Descripcion		Unidad	Precio unitario		Valor unitario		
Bloque N°5		Unidad	\$ 850		\$ 11,050		
Mortero 1:3 (produccion)		M3	\$ 359,957	0.030	\$ 10,799		
		8	b	1	Subtotal:	\$	21,848.71
III. TRANSPORTE					oubtotai.	•	21,040.71
Material	Vol o peso	Distancia	М3-КМ	Tarifa	Valor unitario		
NAME OF COLUMN					Subtotal:	\$	-
IV. MANO DE OBRA	Ismal	Prestaciones	lanual tatal	Rendimiento	Valor unitario		
Trabajador Oficial	Jornal \$ 19,843.71	1.75	\$ 34,731.32	0.25	\$ 8,682.83		
Ayudante	\$ 14.023.00	1.83	\$ 25,662.09	0.25	\$ 6,415.52		
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	1 - 11,000				Subtotal:	\$	15,098.35
							-
	1			Total costo dire	ecto:	\$	37,122.06
ITEM: 4.2.1		Pañete	sobre nivelación	de muros, e= 1	.5 cm, relación 1:3.		
					Unidad:		M2
I. EQUIPO							
Descripcion Herramienta menor	Marca	Tipo	Tarifa/hora	Rendimiento	Valor unitario		
				0.05			
Mezcladora de 1 1/2 bulto	ASTROMACK	MCA-480LP	\$ 2,250 \$ 8,750	0.05	\$ 113 \$ 2.188		
Mezcladora de 1 1/2 bulto	ASTROMACK	MCA-480LP	\$ 2,250 \$ 8,750	0.05 0.25	\$ 113 \$ 2,188 Subtotal:	\$	2,300.0
Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES	ASTROMACK	MCA-480LP			\$ 2,188	\$	2,300.0
II. MATERIALES  Descripcion	ASTROMACK	Unidad	\$ 8,750	0.25	\$ 2,188 Subtotal:	\$	2,300.0
II. MATERIALES  Descripcion  Cemento	ASTROMACK	Unidad Bulto	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400	0.25 <b>Cantidad</b> 0.14	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429	\$	2,300.0
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena	ASTROMACK	Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	0.25  Cantidad  0.14  0.02	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773	\$	2,300.0
II. MATERIALES  Descripcion  Cemento	ASTROMACK	Unidad Bulto	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400	0.25 <b>Cantidad</b> 0.14	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena	ASTROMACK	Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	0.25  Cantidad  0.14  0.02	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773	\$	2,300.0 4,219.14
II. MATERIALES  Descripcion  Cemento  Arena  Agua	ASTROMACK  Vol o peso	Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	0.25  Cantidad  0.14  0.02	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE		Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material		Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA	Vol o peso	Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario Subtotal:		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Vol o peso	Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante	Vol o peso     Jornal     \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662 09	0.25  Cantidad	\$ 2,188		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Vol o peso	Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:		
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante	Vol o peso     Jornal     \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662 09	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63	\$	4,219.14
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante	Vol o peso     Jornal     \$ 14,023.00	Unidad Butto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09	0.25    Cantidad	\$ 2,188	\$	4,219.14 15,397.25
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2	Vol o peso     Jornal     \$ 14,023.00	Unidad Butto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09	0.25    Cantidad	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 Subtotal:  sto directo:	\$	4,219.14 15,397.25
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO	Jornal \$ 14,023.00 \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662 09 \$ 25,662 09	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total conde pisos, e= 2	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 Subtotal: sto directo: 0 cm, relación 1:3. Unidad:	\$	4,219.14 15,397.25 21,916.40
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante ITEM: 4.2.2 I. EQUIPO Descripcion	Vol o peso     Jornal     \$ 14,023.00	Unidad Butto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 0 para nivelación	0.25  Cantidad	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario \$ 4,698.63 \$ 7,698.63 \$ 5,698.63 Subtotal:  unitario \$ Unidad:  Valor unitario	\$	4,219.14 15,397.25 21,916.40
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total condepisos, e= 2,	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 Subtotal:  Unidad:  Valor unitario \$ 1,598.63 Subtotal:  Unidad:	\$	4,219.14 15,397.25 21,916.40
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante ITEM: 4.2.2 I. EQUIPO Descripcion	Jornal \$ 14,023.00 \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 0 para nivelación	0.25  Cantidad	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario \$ 4,698.63 \$ 7,698.63 \$ 5,698.63 Subtotal:  unitario \$ Unidad:  Valor unitario	\$	4,219.14 15,397.25 21,916.40
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total condepisos, e= 2,	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario  Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 Subtotal:  sto directo: 0 cm, relación 1:3. Unidad:  Valor unitario \$ 113 \$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2 I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total con de pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total conde pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	Cantidad	\$ 2,188     Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17  Subtotal:  Valor unitario  \$ 4,572 \$ 1,063	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total conde pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	Cantidad	\$ 2,188     Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17  Subtotal:  Valor unitario  \$ 4,572 \$ 1,063	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334	Cantidad	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00     Marca   ASTROMACK	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total conde pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18  0.02  0.050	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2 I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00     Marca   ASTROMACK	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total conde pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18  0.02  0.050	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00   Marca   ASTROMACK   Vol o peso   Vol o peso	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total con de pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18  0.02  0.050  Tarifa	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00     Marca   ASTROMACK   Vol o peso   Jornal	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3  Distancia	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 \$ Unidad:  Valor unitario \$ 4,572 \$ 1,063 \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 113 \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 4,572 \$ 1,063 \$ 280 Subtotal:  Valor unitario	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante	Vol o peso     Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00     Marca   ASTROMACK     Vol o peso     Jornal   \$ 14,023.00	Unidad Bulto m3 m3  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3  Distancia	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM	0.25  Cantidad  0.14  0.02  0.003  Tarifa  Rendimiento  0.3  0.3  Total con de pisos, e= 2,  Rendimiento  0.05  0.25  Cantidad  0.18  0.02  0.050  Tarifa  Rendimiento  0.3	\$ 2,188	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2
II. MATERIALES  Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador Ayudante Ayudante Ayudante Ayudante  ITEM: 4.2.2  I. EQUIPO Descripcion Herramienta menor Mezcladora de 1 1/2 bulto  II. MATERIALES Descripcion Cemento Arena Agua  III. TRANSPORTE Material  IV. MANO DE OBRA Trabajador	Vol o peso   Jornal   \$ 14,023.00   \$ 14,023.00     Marca   ASTROMACK   Vol o peso   Jornal	Unidad Bulto m3 m3  Distancia  Prestaciones 1.83 1.83  Alistad  Tipo  MCA-480LP  Unidad Bulto m3 m3  Distancia	\$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600  M3-KM  Jornal total \$ 25,662.09 \$ 25,662.09 \$ 25,662.09  Tarifa/hora \$ 2,250 \$ 8,750  Precio unitario \$ 25,400 \$ 48,334 \$ 5,600	0.25  Cantidad	\$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 3,429 \$ 773 \$ 17 Subtotal:  Valor unitario \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 \$ 7,698.63 \$ Unidad:  Valor unitario \$ 4,572 \$ 1,063 \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 113 \$ 2,188 Subtotal:  Valor unitario \$ 4,572 \$ 1,063 \$ 280 Subtotal:  Valor unitario	\$ \$	4,219.14 15,397.25 21,916.40 M2

Fuente. Propia

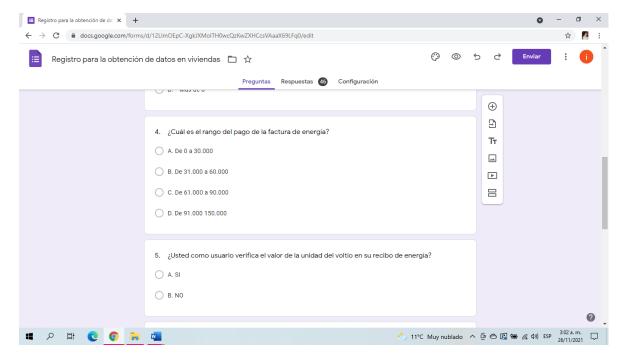
### ANEXO B. PREGUNTA 1 DE ENCUESTA SOCIO-ECONÓMICA



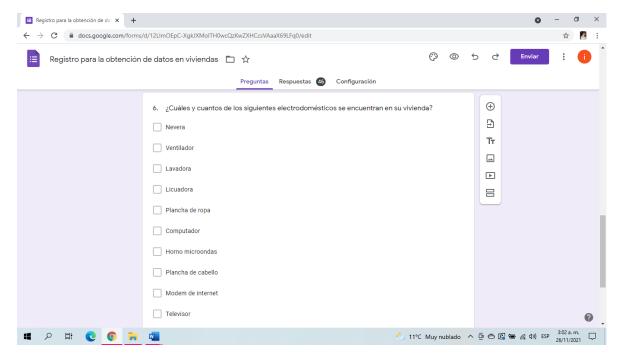
### ANEXO C. PREGUNTA 2 Y 3 DE ENCUESTA SOCIO-ECONÓMICA



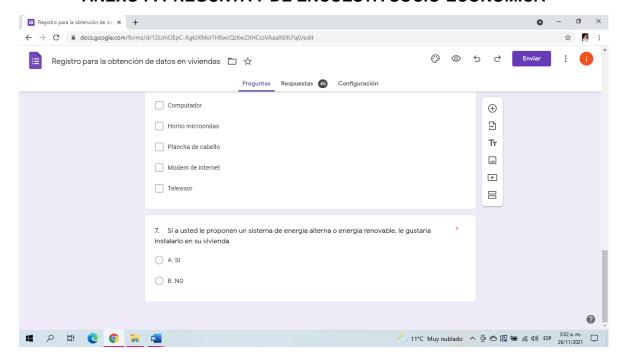
### ANEXO D. PREGUNTA 4 Y 5 DE ENCUESTA SOCIO-ECONÓMICA



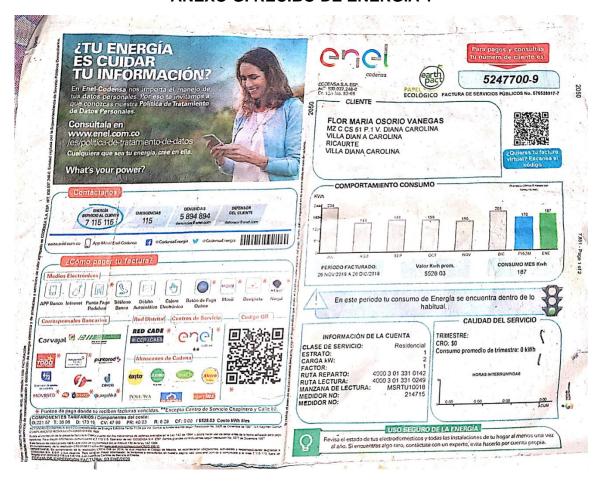
### ANEXO E. PREGUNTA 6 DE ENCUESTA SOCIO-ECONÓMICA



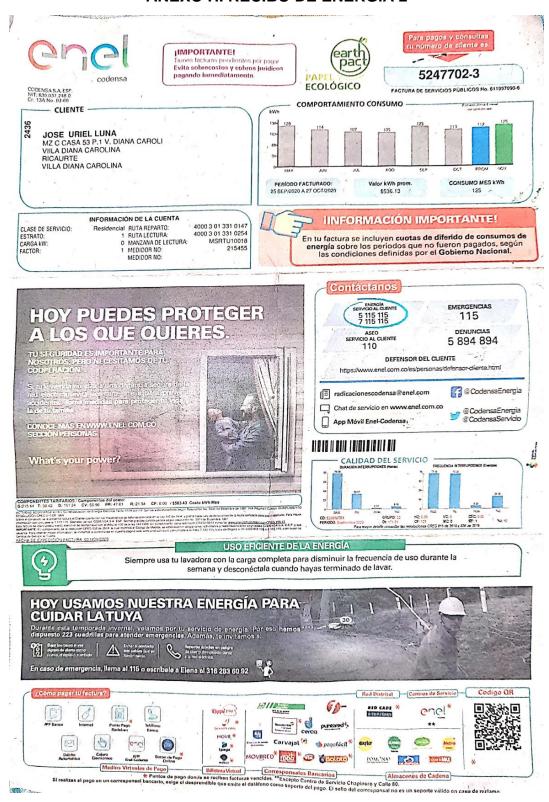
### ANEXO F. PREGUNTA 7 DE ENCUESTA SOCIO-ECONÓMICA



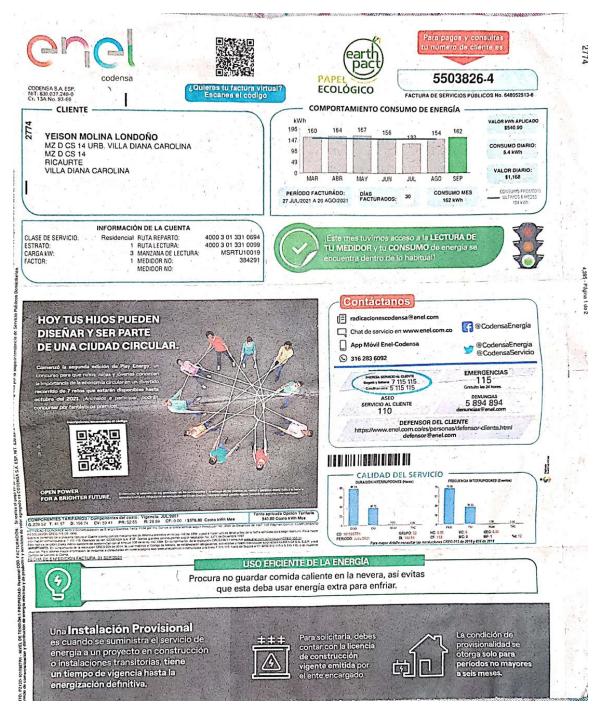
# ANEXO G. RECIBO DE ENERGÍA 1



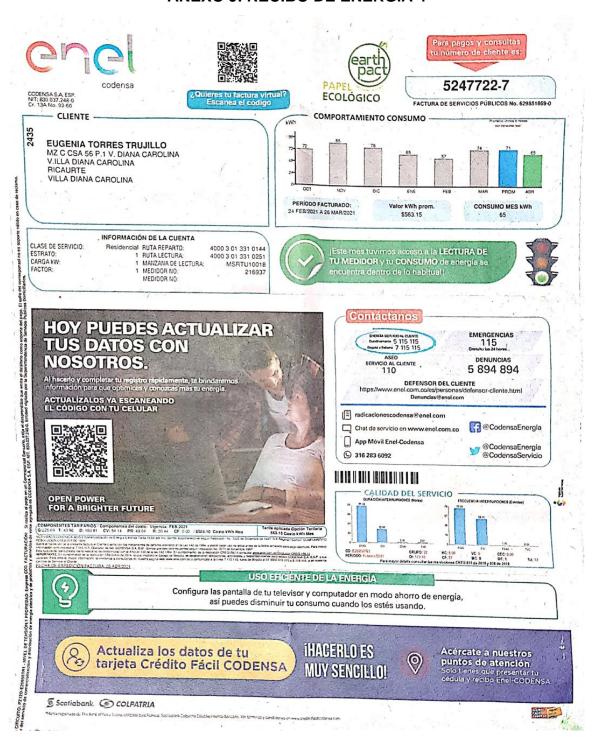
#### ANEXO H. RECIBO DE ENERGÍA 2



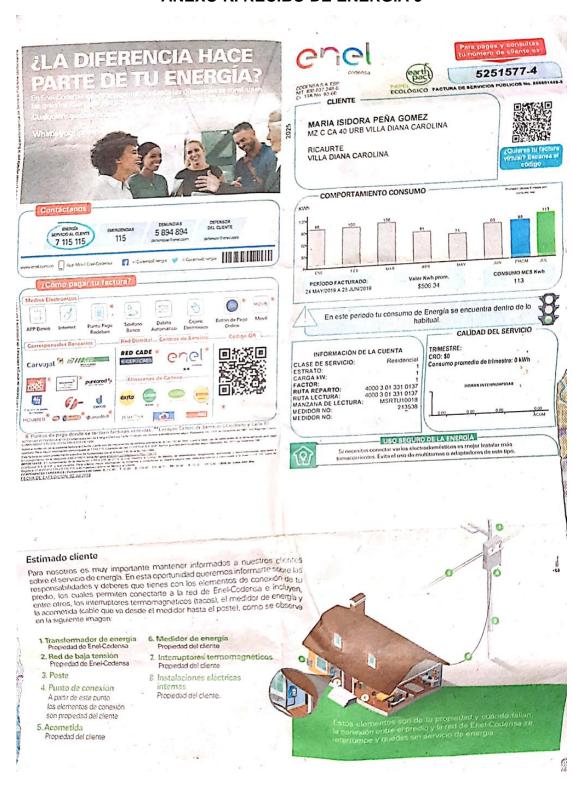
#### **ANEXO I. RECIBO DE ENERGÍA 3**



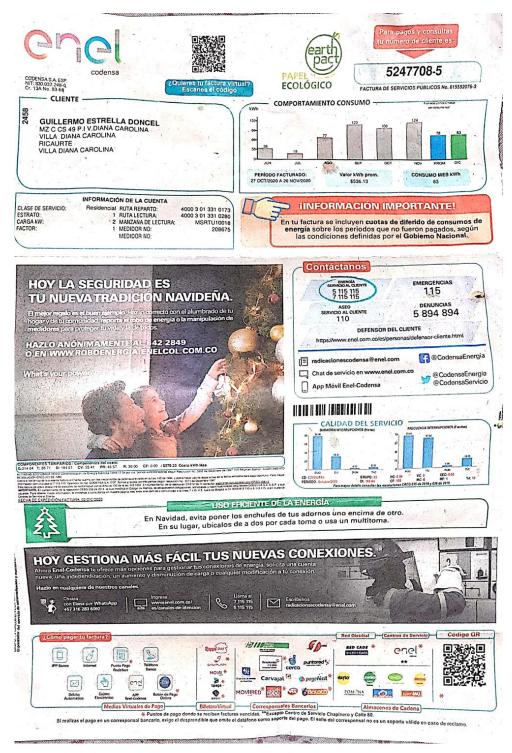
#### ANEXO J. RECIBO DE ENERGÍA 4



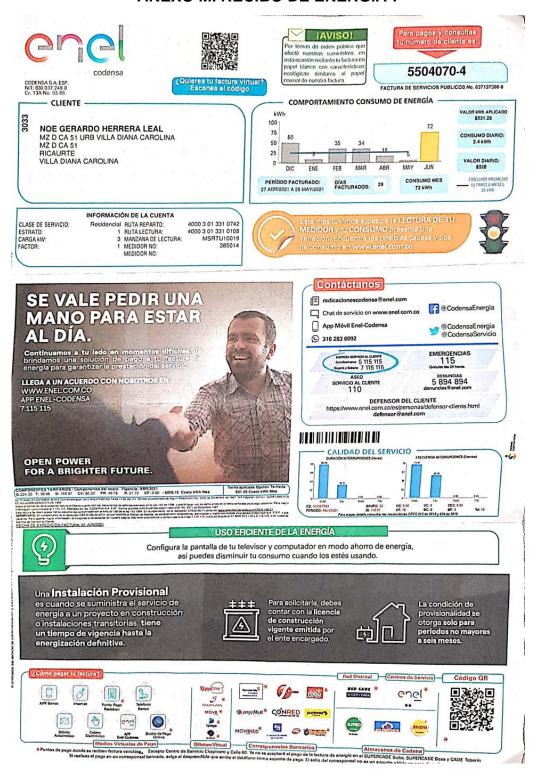
### ANEXO K. RECIBO DE ENERGÍA 5



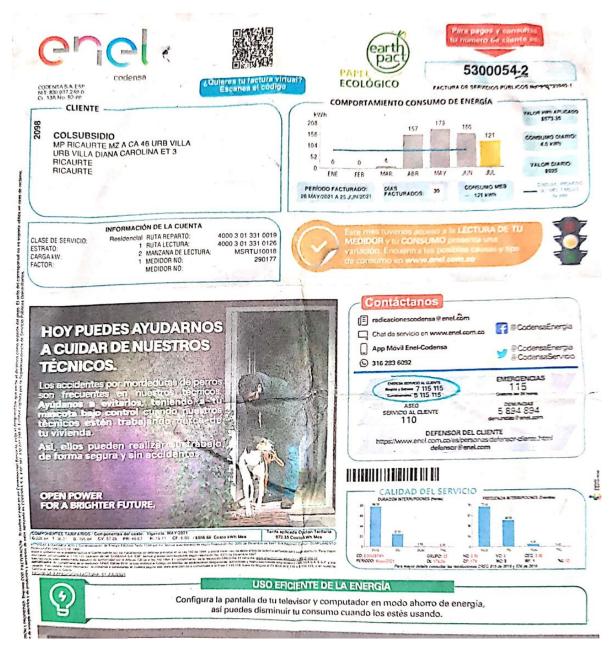
#### **ANEXO L. RECIBO DE ENERGÍA 6**



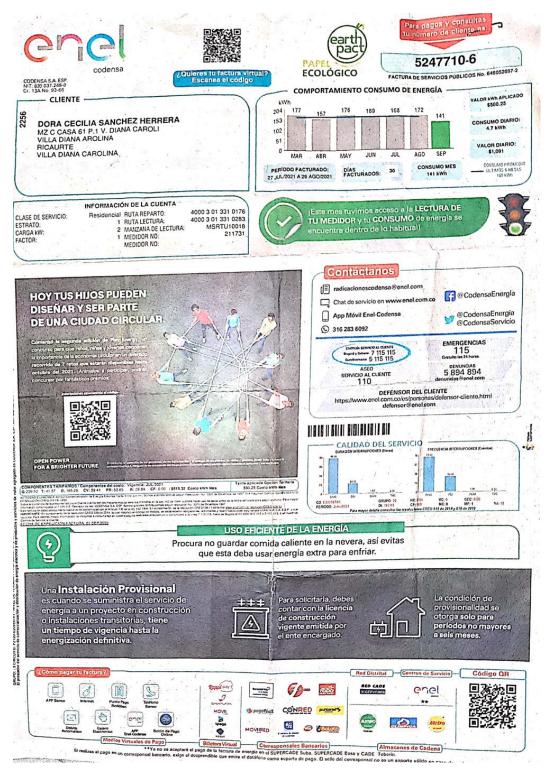
# ANEXO M. RECIBO DE ENERGÍA 7



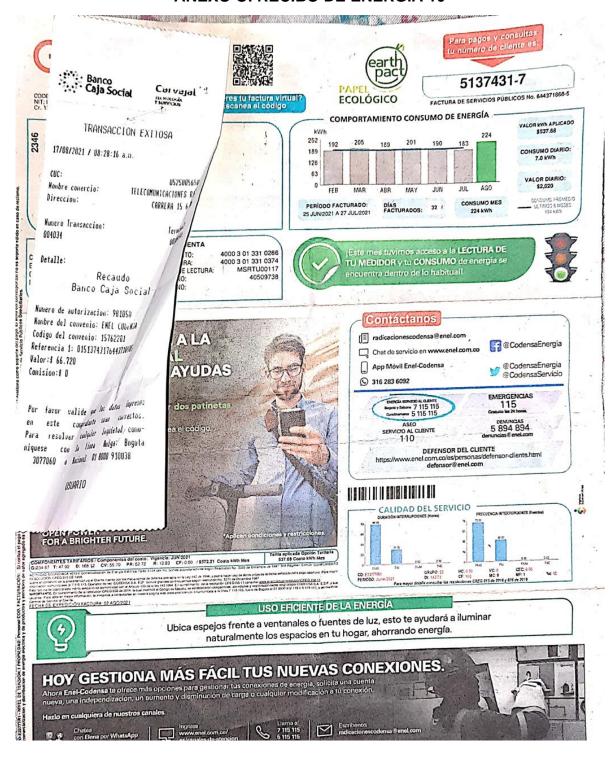
#### **ANEXO N. RECIBO DE ENERGÍA 8**



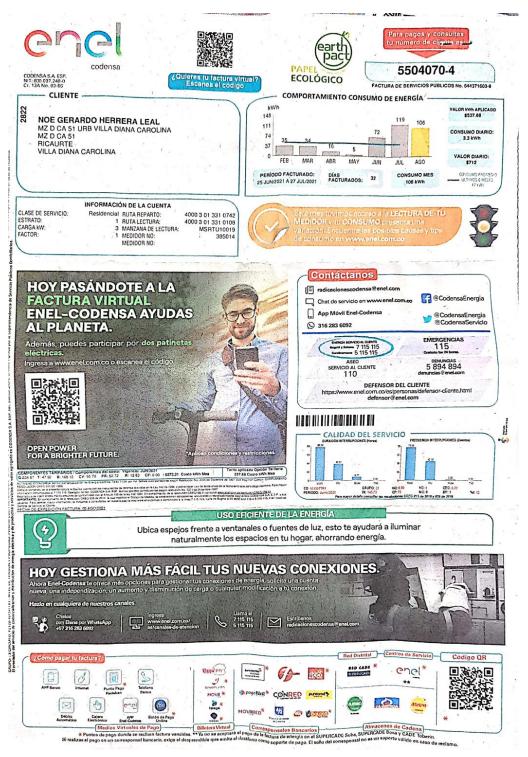
# ANEXO Ñ. RECIBO DE ENERGÍA 9



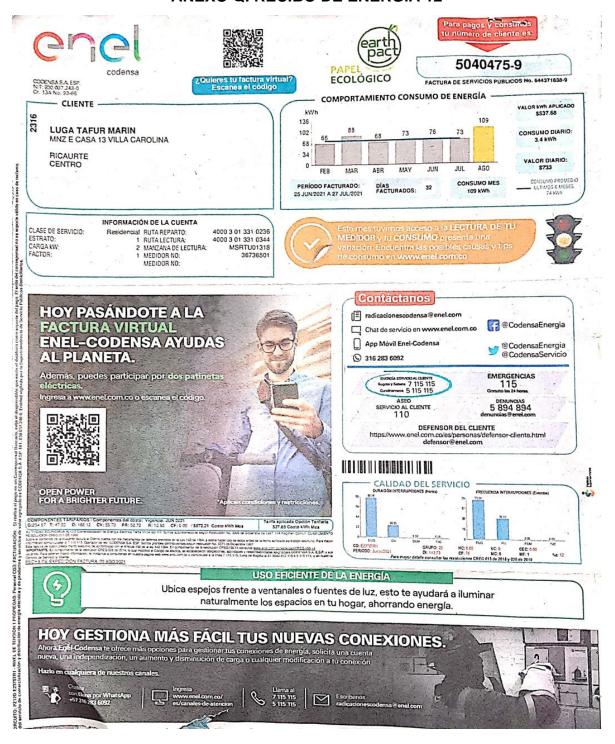
# **ANEXO O. RECIBO DE ENERGÍA 10**



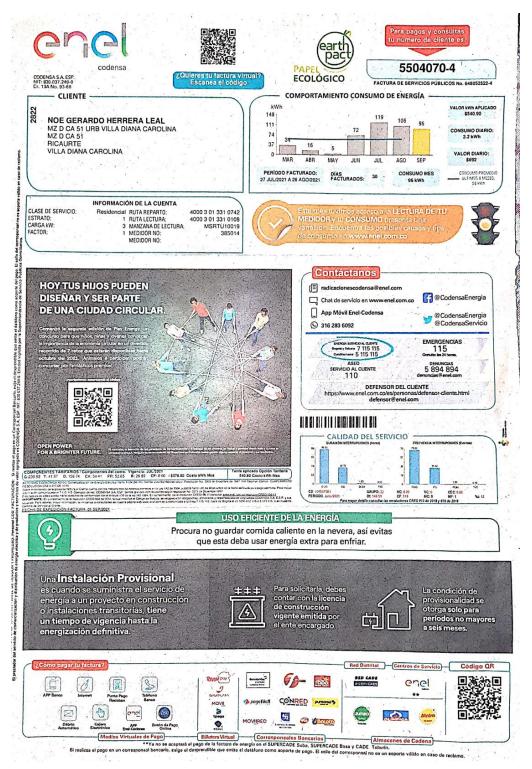
# ANEXO P. RECIBO DE ENERGÍA 11



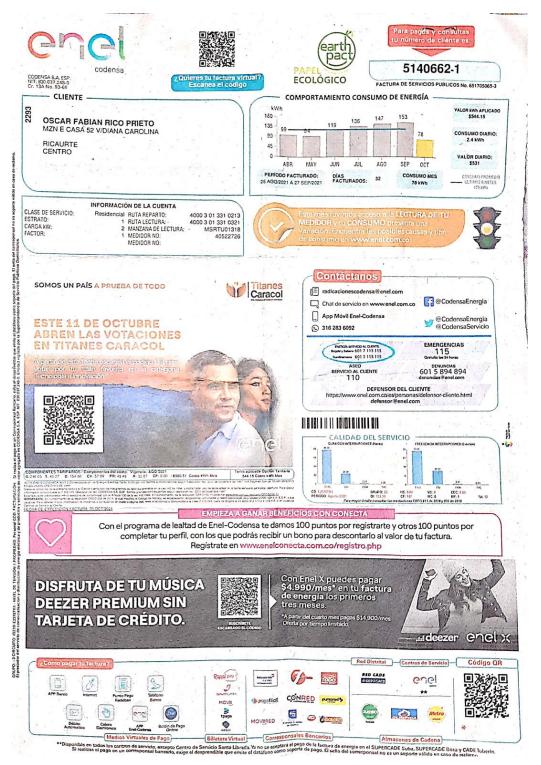
# ANEXO Q. RECIBO DE ENERGÍA 12



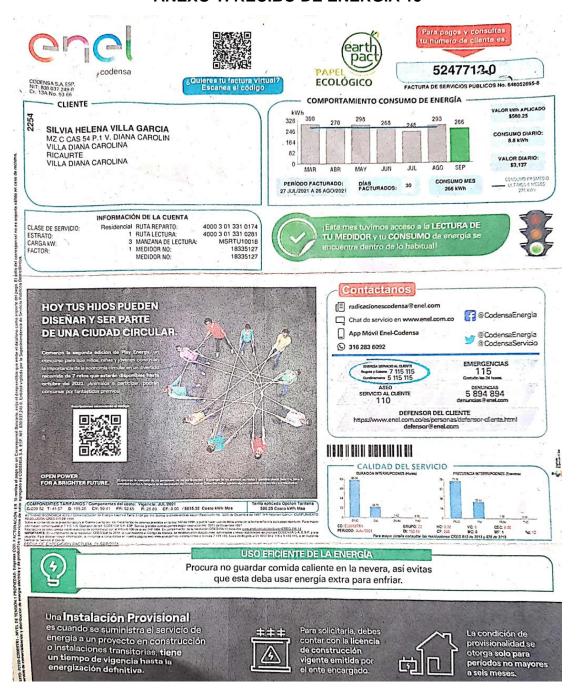
# ANEXO R. RECIBO DE ENERGÍA 13



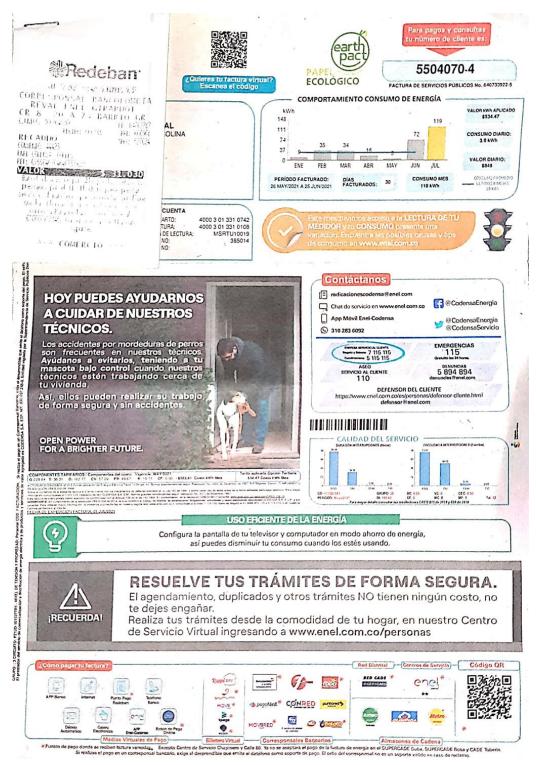
# **ANEXO S. RECIBO DE ENERGÍA 14**



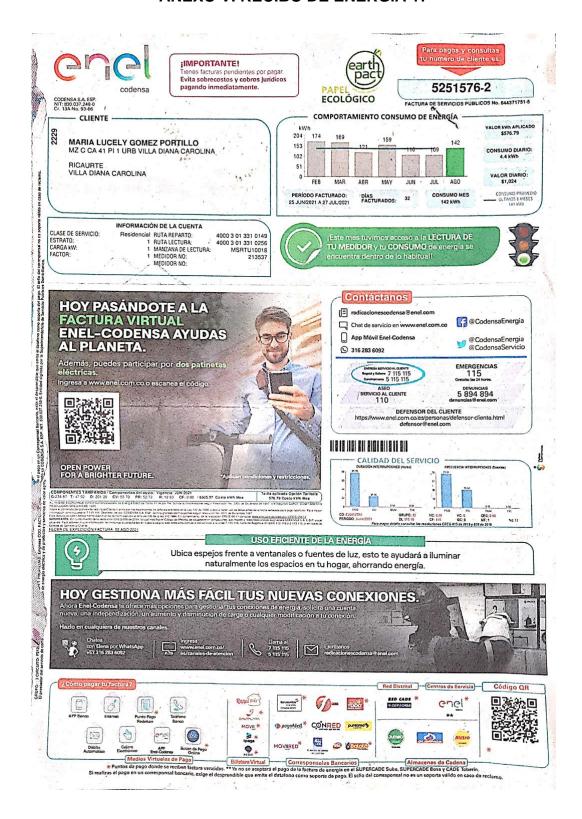
# **ANEXO T. RECIBO DE ENERGÍA 15**



# **ANEXO U. RECIBO DE ENERGÍA 16**



# ANEXO V. RECIBO DE ENERGÍA 17



# ANEXO W. ARTÍCULO CIENTÍFICO



# DISEÑO DE UN HIDRO-GENERADOR PARA VIVIENDAS DE INTERÉS SOCIAL EN LA ZONA DEL ALTO MAGDALENA. CASO DE ESTUDIO MUNICIPIO DE RICAURTE, CUNDINAMARCA

Héctor Iván Sánchez Herrera

Universidad Piloto de Colombia Girardot, Colombia

## Resumen

La investigación en desarrollo se titula " Diseño de un hidro-generador para viviendas de interés social en la zona del alto magdalena, caso de estudio municipio de Ricaurte, Cundinamarca", realizada por estudiantes y docentes de la faculta ingeniería civil de la universidad piloto de Colombia seccional Alto Magdalena. El objetivo del proyecto consiste en realizar el diseño de un generador eléctrico impulsado por energías renovables que son las fuentes hídricas, donde se plantea por la necesidad de los habitantes del sector, en generar un sistema de corriente alterna para la comunidad, la filosofía que se formula en el proyecto, es :" Por pequeño que sea el flujo hídrico, con un sistema adecuado se generara la energía", lo que los autores plantean es darle una aplicación al diseño en un barrio donde el gobierno de Colombia dono casas VIS a personas de bajos recursos, las cuales sería de gran ayuda poder evitarles pagar uno de los servicios con pago oneroso en el balance de estos personajes.

El barrio se encuentra ubicado en el municipio de Ricaurte, Cundinamarca el cual es privilegiado por dos de las fuentes hídricas más grandes de Colombia, que son el rio Sumapaz y Rio Magdalena, con lo anterior mencionado se plantea un diseño que se pueda realizar sin tener que represar la fuente y generar daños ambientales.

Finalmente se plantea tener una cantidad de familias a las cuales se puedan llegar a suplir la necesidad, realizando cálculo de cargas por vivienda, donde se pueda conectar un tipo de circuito y saber con cuanta cantidad de caudal se podría mantener o abastecer la demanda solicitada.

Palabras clave: hidro-generador; viviendas; agua; electricidad

## Abstract

The research under development is entitled "Design of a hydro-generator for social housing in the area of Alto Magdalena, case study municipality of Ricaurte, Cundinamarca", conducted by students and teachers of the civil engineering faculty of the pilot university of Colombia sectional Alto Magdalena. The objective of the project is to design an electric generator driven by renewable energies that are water sources, where it is proposed by the need of the inhabitants of the sector, to generate an alternating current system for the community, the philosophy that is formulated in the project, is: No matter how small the water flow is, with an adequate system the energy will be generated", what the authors propose is to give an application to the design in a neighborhood where the government of Colombia donated VIS houses to low-income people, which would be of great help to avoid paying one of the services with onerous payment in the balance of these characters.

The neighborhood is located in the municipality of Ricaurte, Cundinamarca which is privileged by two of the largest water sources in Colombia, which are the Sumapaz River and Magdalena River, with the above mentioned a design that can be done without having to dam the source and generate environmental damage is proposed.

Finally, it is proposed to have a number of families to which the need can be supplied, calculating the loads per house, where a type of circuit can be connected and to know how much flow could be maintained or supply the requested demand.

Keywords: hydro-generator; homes; wáter; electricity

## 1. Introducción

La generación de energía por medios convencionales va avanzando a medida que avanza el tiempo, una alternativa que rápidamente pierde viabilidad. Desde el punto de vista de responsabilidad ambiental, es necesario disponer del uso de combustibles fósiles, más cuando su disponibilidad es menor y las dificultades que presenta su extracción encarecen la energía que genera. En el caso de las Hidroeléctricas en el que ambientalmente son menos agresivas, no es diferente ya que el impacto social es muy elevado y requieren un almacenamiento de grandes volúmenes de agua que se podrían utilizar para riego o para abastecer las necesidades tanto de pequeñas poblaciones como de grandes ciudades. Se podría citar el ejemplo de México, donde debido a su geografía y clima se distinguen dos grandes zonas de disponibilidad totalmente opuesta: el sur y sureste, donde la disponibilidad natural media per cápita es 7.3 veces mayor que en el resto del país, y el norte, donde se asienta el 77% de la población, pero sólo se tiene el 32% de la disponibilidad media natural nacional. Por lo tanto, una alternativa que se ha explorado en años recientes con mucho éxito es la desalinización, sin embargo, dos temas no resueltos de esta actividad son la excesiva cantidad de energía necesaria para el proceso y la disposición de los

vertidos hipersalinos. Por otra parte, la demanda de energía mantiene una tendencia ascendente, ya que aun cuando los avances tecnológicos han reducido significativamente el consumo de energía de los aparatos electrodomésticos y mecánicos, la cantidad de usuarios también ha aumentado casi exponencialmente. (Lopez Gonzales, 2011).

Dicho lo anterior, la generación de alternativa de energías renovables más personas la están utilizando en su vida diaria, las energías renovables son inagotables y limpias que pueden ser utilizadas de forma auto gestionable el cual se pueden aprovechar en el mismo lugar donde se producen, tiene como ventaja complementarse entre sí en el que se favorece la integración de ellas, por ende la electricidad que se obtiene son en forma de corriente continua y generalmente de bajo voltaje, esto disminuye el riesgo de accidentes en las líneas eléctricas; este tipo de energía no produce desechos, residuos, basuras, humos, polvos, vapores, olores ya que es una energía de fuente natural en el que no se contamina la naturaleza, ni se descompone el paisaje con torres, postes y líneas eléctricas.

Obtenieniendo el diseño de un prototipo de Hidro-generador para viviendas de interés social, el cual debemos analizar la población, identificar la cantidad de población que se va a beneficiar y el consumo eléctrico por familia para así proponer el diseño del Hidro-generador eléctrico para que beneficie a la población.

Para finalmente realizar y entregar un artículo Tipo D junto con el prototipo del hidro-generador.

## 2. Problema de Investigación

El caso de estudio se encuentra en el Municipio de Ricaurte, Cundinamarca ubicado en la provincia del Alto Magdalena.

En el año 2013 el gobierno colombiano propuso la meta de construir un millón de viviendas de interés social (V.I.S) para personas de bajos recursos y familias que se encontraban en alto riesgo. Las viviendas de interés social cuentan con los servicios básicos exigidos. (Carlos Giraldo, 2015) En Colombia crearon la ley 1715 de 2014, y su objeto es "promover el desarrollo y la utilización de las fuentes no convencionales de energía, principalmente aquellas de carácter renovable, en el sistema nacional" (Republica, 2015); por ende las viviendas de interés social que se encuentran ubicadas en la Provincia del Alto Magdalena cuenta con afluentes cercanos que se pueden utilizar para generar la energía alternativa mediante Hidro-generadores lo cual se volverían en viviendas sostenibles, ya que en ellas viven familias que carecen de factor económico lo cual se les dificultaría pagar una factura por el servicio de energía eléctrica.

Las viviendas de interés social están ubicadas en el Municipio de Ricaurte, Cundinamarca, Barrio Villa Diana Carolina el cual se encuentra cerca al afluente del Rio Magdalena y del Rio Sumapaz lo cual nos genera sustentabilidad del recurso natural para generar Energías Limpias.

## 3. Objetivos

#### GENERAL

Diseñar un prototipo de Hidro-generador para viviendas de interés social en la zona del alto magdalena.

## **ESPECÍFICOS**

- Realizar y analizar el estado del arte de la población.
- Identificar cuanta población se podría beneficiar con el Hidro-generador.
- Se realizará reconocimiento exacto de cuantas familias serán beneficiadas, para determinar el tipo de consumo eléctrico por familia
- Proponer el diseño del Hidro-generador eléctrico para que beneficie a la población

#### 4. Justificación

Las edificaciones son infraestructuras que produce la sociedad y su vida útil es alrededor de 100 años o más, en el que tiene gran impacto en el uso de la energía y los patrones de emisión contaminantes a la atmosfera el cual los elementos empleados en los envolventes de las edificaciones tienen consecuencias respecto al consumo de energía y cambio climático. Actualmente para que el desarrollo humano sea compatible con la conservación de los sistemas naturales que mantienen la vida, deben de ser sustentables.

Esto implica la incorporación de nuevas exigencias a lo largo del proceso constructivo y un cambio en las técnicas y sistemas de construcción. (Rodriguez, 2010).

La construcción es un medio de desarrollo para la comunidad y es uno de los medios principales del agotamiento en la naturaleza y el uso irresponsable de los recursos naturales.

Se calcula que, en el sector residencial y las oficinas a nivel mundial, se consume el 40% de energía, 30% de emisiones de carbono (CO2) que se van para la atmosfera, el 50% son de materias primas y desperdicios y el 20% es de agua potable. (Juan David Bautista Gordillo, 2017) El cual estamos cumpliendo con uno de los 7 objetivos sostenibles, que es la energía asequible y no contaminante en el que la protección de los recursos naturales han tenido gran importancia en todo el mundo, debido a los fenómenos que se han presentado en el cambio climático el cual cada día son más evidentes y son el resultado de la contaminación, este prototipo no produce ningún tipo de contaminación y se estima que la energía hidroeléctrica evita la emisión de 249 toneladas de CO2 a la atmosfera, además de generar ahorro del 50% al 90% en el costo de disposición de desechos sólidos, esta energía es inagotable siempre y cuando se continúe el ciclo del agua en el que está asegurado, ya que el agua utilizada se devuelve y no necesita de sistemas de refrigerador o calentador, asegurando a la comunidad de no llegar a quedar sin luz.

Las viviendas son habitadas por diferentes personas; según las naciones unidas, la habitabilidad residencial guarda relación con las características y cualidades del espacio, entorno social y medio ambiente que contribuyen a dar a las personas sensación de bienestar personal y colectivo e infundir la satisfacción de residir en un asentamiento determinado; el cual es una meta de bienestar que involucra el hecho físico, ambiente socio cultural y el entorno.

La habitabilidad es un estado generado a partir de las cualidades satisfactorias de necesidades y aspiraciones de los residentes, lo que determina una adecuación y relación permanente entre el hombre y su entorno. (Romaña, 2011).

En Ricaurte, Cundinamarca se encuentra las viviendas de interés social para personas de bajos recursos por lo cual no cuentan con la estabilidad económica suficiente para estar generando una rentabilidad económica en el pago de recibos.

Finalmente se pretende diseñar el Hidro-generador para suplir las necesidades de estas familias y obtener viviendas de interés social sostenibles y sustentables económicamente.

## 5. Referencias

#### Artículos de revistas

(Lopez Gonzales , 2011)

## Memorias de congresos

(Republica, 2015).

## Fuentes electrónicas

- (Carlos Giraldo, 2015)
- (Rodriguez, 2010)
- (Juan David Bautista Gordillo, 2017)
- (Romaña, 2011)

#### Sobre el autor

 Héctor Iván Sánchez Herrera: Est. Ingeniería Civil, Universidad Piloto de Colombia, Seccional alto magdalena. hector-sanchez2@upc.edu.co

Los puntos de vista expresadas en este artículo no reflejan necesariamente la opinión de la Asociación Colombiana de Facultades de Ingentería.

Copyright @ 2021 Asociación Colombiana de Facultades de Ingeniería (ACOFI)