#### UNIVERSIDAD PRIVADA DE TACNA

# FACULTAD DE INGENIERÍA ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL



#### **TESIS:**

# "DISEÑO Y APLICACIÓN DE CONCRETO PERMEABLE PARA PAVIMENTOS DE BAJO VOLUMEN DE TRÁNSITO EN LA CIUDAD DE TACNA"

#### **PARA OPTAR:**

TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

PRESENTADO POR:

Bach. Jesús Fredy Laura Tarqui

Bach. Milton Arturo Quispe Riquelme

TACNA - PERÚ 2019

#### **UNIVERSIDAD PRIVADA DE TACNA**

#### **FACULTAD DE INGENIERIA**

#### ESCUELA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL

#### TESIS:

# "DISEÑO Y APLICACIÓN DE CONCRETO PERMEABLE PARA PAVIMENTOS DE BAJO VOLUMEN DE TRÁNSITO EN LA CIUDAD DE TACNA"

Tesis sustentada y aprobada el 06 de noviembre del 2019; estando el Jurado Calificador Integrado por:

PRESIDENTE	:	
		MAG. PEDRO VALERIO MAQUERA CRUZ
SECRETARIO	:	ING. ROLANDO GONZALO SALAZAR CALDERON JUAREZ
VOCAL	:	- ho
ASESOR	i	ING. CESAR ARMANDO URTEAGA ORTIZ  ING. JULIO GONZALES CHURA
		ING. JULIU GUNZALES UNUKA

#### DECLARACIÓN JURADA DE ORIGINALIDAD

Nosotros LAURA TARQUI, Jesús Fredy y QUISPE RIQUELME, Milton Arturo; en calidad de bachilleres de la Escuela Profesional de Ingeniería Civil de la Facultad de Ingeniería de la Universidad Privada de Tacna, identificadas con DNI 42027853 y 45353602 con carácter de declaración jurada, DECLARAMOS:

- Somos los autores de la tesis titulada "Diseño y Aplicación de concreto permeable para Pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna", la misma que presentamos para optar el Título de Ingeniero Civil.
- La tesis no ha sido plagiada ni total ni parcialmente, para la cual se han respetado las normas internacionales de citas y referencias para las fuentes consultadas.
- 3. La tesis presentada no atenta contra derechos de terceros.
- La tesis no ha sido publicada ni presentada anteriormente para obtener algún grado académico previo o título profesional.
- Los datos presentados en los resultados son reales, no han sido falsificados, ni duplicados, ni copiados.

De identificarse fraude, piratería, plagio, falsificación que el trabajo de investigación haya sido publicado anteriormente; los autores asumimos las consecuencias y sanciones que correspondan, sometiéndonos a la normatividad vigente de la Universidad Privada de Tacna.

Tacna, 06 de Noviembre del 2019.

Laura Tarqui, Jesús Fredy

DNI: 42027853

Quispe Riquelme, Milton Arturo

DNI: 45353602

#### **DEDICATORIA**

A mi Padre JUAN QUISPE MENDOZA, a mi Madre PELAGIA RIQUELME BRAVO, mis Hermanos JHONY FELIPE QUISPE RIQUELME, ISMAEL EDWIN QUISPE RIQUELME Y EDWIN MARCIAL CHAMBI RIQUELME, que estuvieron ahí apoyándome, brindándome su confianza y aliento durante todo este tiempo.

Milton Arturo Quispe Riquelme

A mi madre ANDIA TARQUI CHAVEZ por todo el gran esfuerzo que hizo para que yo culmine mis estudios pre-profesionales, su amor incondicional y presencia fue indispensable para mí y a mi novia KATTY YANCE ABANTO por estar siempre a mi lado.

Jesús Fredy Laura Tarqui

5

#### **AGRADECIMIENTO**

Agradecemos a Dios Todopoderoso, por permitir que terminemos nuestros estudios universitarios, ya que todo este tiempo nos dio la sabiduría, misericordia y protección diariamente en toda nuestra vida universitaria.

A nuestros padres, hermanos, familiares y amigos que siempre estuvieron ahí ayudándonos, brindándonos su comprensión y confianza durante toda nuestra vida universitaria.

A la Universidad Privada de Tacna y a la Escuela Profesional de Ingeniería Civil, por permitirnos ser parte de su prestigiosa Entidad, al formarnos para ser mejores personas y buenos profesionales.

Al Laboratorio de Mecánica de Suelos, Concretos y Pavimentos de la Universidad Privada de Tacna, por ayudarnos a realizar los ensayos, y el apoyo constante que nos dieron, al atender nuestras necesidades durante todo este tiempo, al personal del Laboratorio por asesorarnos durante la elaboración de esta Tesis.

Jesús Laura y Milton Quispe

### **ÍNDICE GENERAL**

#### **INTRODUCCIÓN**

CAPÍTULO I: PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA
1.1. DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA
1.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA
1.3. JUSTIFICACIÓN E IMPORTANCIA
1.4. OBJETIVOS
1.4.1. Objetivo General19
1.4.2. Objetivos Específicos
1.5. HIPÓTESIS
CAPÍTULO II: MARCO TEORICO
2.1. ANTECEDENTES DEL ESTUDIO
2.2. BASES TEÓRICAS
2.3. DEFINICIÓN DE TÉRMINOS23
CAPÍTULO III: MARCO METODOLÓGICO
3.1. TIPO Y DISEÑO DE LA INVESTIGACIÓN47
3.2. POBLACIÓN Y/O MUESTRA DE ESTUDIO47
3.3. OPERACIONALIZACIÓN DE VARIABLES48
3.4. TÉCNICAS E INSTRUMENTOS PARA LA RECOLECCIÓN DE DATOS 48
3.5. PROCESAMIENTO Y ANÁLISIS DE DATOS50
CAPÍTULO IV: RESULTADOS
RESULTADOS51
CAPÍTULO V: DISCUSIÓN
DISCUSIÓN120

CONCLUSIONES	121
RECOMENDACIONES	122
REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	123
ANEXOS	
MATRIZ DE CONSISTENCIA	125

## **ÍNDICE DE TABLAS**

CUADRO N° 01: Actividades tipicas de mantenimiento	44
CUADRO N° 02: Operacionalización de variables	48
CUADRO N° 03: Ensayos de laboratorio	49
CUADRO N° 04: Coordenadas UTM de la "Cantera Arunta	52
CUADRO N° 05: Contenido de humedad del agregado fino	54
CUADRO N° 06: Contenido de humedad del agregado grueso	56
CUADRO N° 07: Análisis granulométrico del agregado fino	59
CUADRO N° 08: Análisis granulométrico del agregado grueso	63
CUADRO N° 09: Peso específico – Agregado Fino	69
CUADRO N° 10: Absorción – Agregado Fino	70
CUADRO N° 11: Peso Específico – Agregado Grueso	75
CUADRO N° 12: Absorción – Agregado Grueso	75
CUADRO N° 13: Ensayo de Pesos Unitarios – Agregado Fino	79
CUADRO N° 14: Ensayo de Pesos Unitarios – Agregado Grueso	79
CUADRO N° 15: Dosificación del modelo N° 01	91
CUADRO N° 16: Agregado grueso del modelo N° 01	91
CUADRO N° 17: Volumen para testigo (20cm x 10cm)	92
CUADRO N° 18: Volumen para testigo (30cm x 15cm)	92
CUADRO N° 19: Volumen para losa (40cm x 40cm x 10cm)	92
CUADRO N° 20: Dosificación del modelo N° 02	97
CUADRO N° 21: Pesos para un metro cúbico de mezcla	97
CUADRO N°22: Dosificación para el modelo N° 03	98
CUADRO N°23: Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°03	98
CUADRO N°24: Dosificación para el modelo N° 04	99
CUADRO N°25: Resultados de los ensayos de los agregados	99
CUADRO N°26: Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°04	100
CUADRO N°27: Volumen de mezcla del modelo N°04	100

CUADRO N°28: Volumen para testigo (20cm x 10cm) del modelo N°04101
CUADRO N°29: Volumen para testigo (20cm x 10cm) del modelo N°04101
CUADRO N°30: Volumen para testigo (20cm x 10cm) del modelo N°04101
CUADRO N°31: Volumen para testigo (20cm x 10cm)102
CUADRO N°32: Volumen para testigo (30cm x 15cm)102
CUADRO N°33: Volumen para losa (40cm x 40cm x 10cm)102
CUADRO N°34: Dosificación para el modelo N° 05103
CUADRO N°35: Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°05103
CUADRO N°36: Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 1104
CUADRO N°37: Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 2106
CUADRO N°38: Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 3108
CUADRO N°39: Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 4110
CUADRO N°40: Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 5112
CUADRO N°41: Permeabilidad de las losas de concreto117
CUADRO N°42: Matriz de consistencia125

### **ÍNDICE DE FIGURAS**

FIGURA N° U1: Losa de concreto permeable	23
FIGURA N° 02: Estacionamiento de concreto permeable	31
FIGURA N° 03: Parques recreativos de concreto permeable	31
FIGURA N° 04: Capas que componen a un pavimento permeable típico	32
FIGURA N° 05: Compactación del terreno natural	33
FIGURA N° 06: Colocación del concreto permeable	35
FIGURA N° 07: Rastrillado del concreto permeable	36
FIGURA N° 08: La cimbra deberá tener el espesor del pavimento	37
FIGURA N° 09: Cimbra de madera sujeta a base de clavijas	37
FIGURA N° 10: Enrasado del concreto permeable	38
FIGURA N° 11: Compactación del concreto permeable	38
FIGURA N° 12: Rodillo pequeño para un área pequeña	39
FIGURA N° 13: Construcción de una junta	40
FIGURA N° 14: Material de polietileno saturado	41
FIGURA N° 15: Máquina autopropulsada de limpieza con sistema paspiración	
FIGURA N° 16: Agregado fino y grueso de la cantera Arunta	55
FIGURA N° 17: Se coloca las muestras de agregado fino al horno	55
FIGURA N° 18: Se cuartea el material (Agregado Grueso)	57
FIGURA N° 19: Se coloca en el horno el material durante 24 horas	57
FIGURA N° 20: Curva granulométrica - Agregado fino	60
FIGURA N° 21: La muestra para someterse al tamizado fue lavada y secada periodo de 24 horas	•
FIGURA N° 22: Se vierte el agregado fino a los tamices	61

FIGURA N° 23: Se comienza el proceso con ligeros golpes y girando el conjunto hasta obtener peso constante en cada tamiz
FIGURA N° 24: Cada cantidad retenida de agregado se pesa, incluyendo lo que queda en la base
FIGURA N° 25: Curva granulométrica – Agregado grueso64
FIGURA N° 26: La muestra para someterse al tamizado fue lavada y secada por un periodo de 24 horas
FIGURA N° 27: Se vierte el agregado grueso a los tamices
FIGURA N° 28: Se comienza el proceso con ligeros golpes y girando el conjunto hasta obtener peso constante en cada tamiz
FIGURA N° 29: Cada cantidad retenida de agregado se pesa, incluyendo lo que queda en la base
FIGURA N° 30: Se escoge una muestra, confirmándose que es el material pasante de la malla Nº 471
FIGURA N° 31: Se toma el material y se rellena el tronco de cono cuidadosamente y se apisona con 25 golpes sobre la superficie, se retira el cono y se verificará el primer desmoronamiento
FIGURA N° 32: Se toma el material resultante del proceso anterior y se introduce una cantidad adecuada, en la fiola
FIGURA N° 33: La fiola previamente tarado y se determina su peso; en seguida se llena de agua hasta un 90% aproximadamente de su capacidad72
FIGURA N° 34: Se retira el aire atrapado girando la fiola y en baño maría73
FIGURA N° 35: Finalizando ensayo de la fiola73
FIGURA N° 36: Se toma cierto porcentaje de la muestra, aproximadamente 600gr
FIGURA N° 37: Se pesa y se introduce este material a un recipiente76
FIGURA N° 38: El recipiente está sumergido en agua y que pende de una balanza de precisión adecuada

horas y se determina, también, su peso seco
FIGURA N° 40: Se escoge un molde de dimensiones adecuadas se determina su peso y dimensiones de tal manera que se pueda lograr su volumen
FIGURA N° 41: Se coloca la arena en el molde sin compactar 80
FIGURA N° 42: Una vez que esté lleno el molde enrasar la superficie con la varilla y se pesa el molde contenido de arena
FIGURA N° 43: Primero se determina el peso y volumen del molde y luego se coloca la arena en tres capas
FIGURA N° 44: En cada capa se empareja con la mano y se apisona con 25 golpes de manera uniforme
FIGURA N° 45: Una vez que esté lleno el molde se enrasa la superficie con el apisonador83
FIGURA N° 46: Y finalmente se pesa el molde contenido con arena compactada 83
FIGURA N° 47: Primero se determina el peso y el volumen del molde84
FIGURA N° 48: Colocar la piedra en el molde sin compactar
FIGURA N°49: Una vez que esté lleno el molde enrasar la superficie con el apisonador85
FIGURA N° 50: Pesar el molde por la balanza electrónica el contenido con el agregado grueso
FIGURA N° 51: Primero se pesa el molde para luego colocar el agregado grueso 86
FIGURA N° 52: Se colocará el material en tres capas de igual volumen
FIGURA N° 53: Cada capa recibe un total de 25 golpes con el apisonador 87
FIGURA N° 54: Sin que el apisonador choque a la base o altere capas inferiores de agregado
FIGURA N° 55: Se enrasa el molde con el mismo apisonador
FIGURA N° 56: Finalmente se pesa el molde contenido con el agregado grueso . 88

FIGURA N° 57: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 1105
FIGURA N° 58: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 2107
FIGURA N° 59: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 3109
FIGURA N° 60: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 4121
FIGURA N° 61: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 5113
FIGURA N° 62: Permeámetro de carga variable tomado del ACI 522R-10114
FIGURA N° 63: Diagrama permeámetro de carga variable115
FIGURA N° 64: Dimensiones del aro de infiltración116
FIGURA N° 65: Vertimos agua en el aro y calculamos el tiempo de filtración116
FIGURA N° 66: Losa de dimensiones 40cm x 40cm x 10cm118
FIGURA N° 67: Colocamos en la base un aro el cual tenemos su área118
FIGURA N° 68: Vertimos agua en el aro y calculamos el tiempo de filtración119

## **ÍNDICE DE ECUACIONES**

ECUACION N° 01: Contenido de humedad	53
ECUACION N° 02: Peso específico aparente	74
ECUACION N° 03: Peso específico aparente (S.S.S.)	74
ECUACION N° 04: Peso específico nominal	74
ECUACION N° 05: Absorción	74
ECUACION N° 06: Masa total de los agregados	89
ECUACION N° 07: Masa total sin agregado fino	89
ECUACION N° 08: Masa del agregado grueso	89
ECUACION N° 09: Volumen de la pasta	89
ECUACION N° 10: Contenido de cemento de la mezcla	90
ECUACION N° 11: Contenido de Agua	90
ECUACION N° 12: Masa total seca de los agregados	93
ECUACION N° 13: Masa total de los agregados saturados	93
ECUACION N° 14: Masa del agregado fino	93
ECUACION N° 15: Masa seca del agregado	94
ECUACION N° 16: Masa del agregado fino	94
ECUACION N° 17: Masa del agregado grueso saturado	94
ECUACION N° 18: Masa del agregado grueso seco	94
ECUACION N° 19: Masa del agregado grueso	95
ECUACION N° 20: Volumen de pasta cementante	95
ECUACION N° 21: Masa del cemento	95
ECUACION N° 22: Contenido del agua	96
ECUACION N° 23: Permeabilidad en permeámetro de carga variable	115

#### RESUMEN

En la presente tesis se estudió el comportamiento de los agregados, para el diseño del concreto permeable para ser aplicación en pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna. El agregado grueso y el agregado fino trabajados en los ensayos de laboratorio pertenecen a la cantera Chahua – Arunta del distrito Coronel Gregorio Albarracín Lanchipa de la ciudad de Tacna; para obtener las propiedades físicas y mecánicas se realizaron los ensayos de peso unitario suelto y varillado en agregado fino obteniendo un promedio de 1,478 gr/cc y 1,615 gr/cc, peso unitario suelto y varillado en agregado grueso obteniendo un promedio de 1,571 gr/cc y 1,838 gr/cc.; peso específico en agregado fino obteniendo un promedio de 2,647 gr/cc, peso específico en agregado grueso obteniendo un promedio de 2,673 gr/cc.; contenido de humedad en agregado fino obteniendo un promedio de 1,48%, contenido de humedad en agregado grueso obteniendo un promedio de 0,74%.; análisis granulométrico y relación de vacíos.

Los cuales fueron de gran importancia para realizar dos diseños de mezclas con agregado fino y sin agregado fino y una resistencia de 90-100 kg/cm2, con estos diseños de mezcla se hicieron testigos de concreto a una edad específica de 7, 14, 28 días para medir su resistencia a la compresión, obteniendo una resistencia de compresión de 92.51 kg/cm2 a los 28 días con el diseño de mezcla sin agregado fino, se debe considerar que las resistencias a la compresión del diseño de mezcla con agregado fino fueron mayores.

También se elaboraron dos pequeñas losas con los dos diseños de mezcla para medir su permeabilidad de la estructura de concreto permeable, obteniendo una permeabilidad promedio de 0.25 cm/seg con diseño de mezcla sin agregado fino y un promedio de 0.00 cm/seg con el diseño de mezclas con agregado fino.

#### PALABRAS CLAVES

ASENTAMIENTO, EXUDACIÓN, REVENIMIENTO,

CONSOLIDACIÓN, PERMEABILIDAD, SULFATOS,

DURABILIDAD, POROSIDAD, TRABAJABILIDAD.

#### ABSTRACT

In this thesis the behavior of the aggregates was studied, for the design of permeable concrete for application in low traffic pavements in the city of Tacna. The coarse aggregate and fine aggregate worked in the laboratory tests belong to the Chahua-Arunta quarry of the district Colonel Gregorio Albarracín Lanchipa of the city of Tacna; to obtain the physical and mechanical properties the tests of loose unit weight and rod in fine aggregate were obtained obtaining an average of 1,478 gr / cc and 1,615 gr / cc, loose unit weight and rod in thick aggregate obtaining an average of 1,571 gr / cc and 1,838 gr / cc .; specific weight in fine aggregate obtaining an average of 2,647 gr / cc, specific weight in coarse aggregate obtaining an average of 2,673 gr / cc .; moisture content in fine aggregate obtaining an average of 1.48%, moisture content in coarse aggregate obtaining an average of 0.74% .; granulometric analysis and void ratio.

Which were of great importance to realize two designs of mixtures with fine aggregate and without fine aggregate and a resistance of 90-100 kg / cm2, with these mixing designs concrete witnesses were made at a specific age of 7, 14, 28 days to measure its compressive strength, obtaining a compression strength of 92.51 kg / cm2 at 28 days with the blend design without fine aggregate, it should be considered that the compressive strengths of the blend design with fine aggregate were higher .

Two small slabs were also made with the two mix designs to measure their permeability of the permeable concrete structure, obtaining an average permeability of 0.25 cm / sec with a mix design without fine aggregate and an average of 0.00 cm / sec with the design of mixtures with fine aggregate.

#### **KEY WORDS**

SETTLEMENT, EXUDATION, RESEARCH,

CONSOLIDATION, PERMEABILITY, SULFATES,

DURABILITY, POROSITY, WORKABILITY

#### INTRODUCCIÓN

Actualmente el Reglamento Nacional de Edificaciones no tiene una norma de concretos permeables que nos permitan cuantificarlo, así mismo en nuestra ciudad no cuenta con estudios que cuantifiquen al concreto permeable; es así que se realiza este estudio a los agregados de la cantera Chahua – Arunta del distrito de Gregorio Albarracín Lanchipa, para realizar un diseño de mezcla de concreto permeable y aplicarlo para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la cuidad de Tacna.

El concreto permeable está conformado por varios materiales que al ser mezclados entre sí formando una masa de piedras con cemento, los materiales usados son el agregado grueso, una mínima cantidad o nada de agregado fino, cemento, agua y si fuese necesario aditivos. Este concreto se suele utilizar para áreas de transito ligero, estacionamientos, ciclopistas, en paso de peatones y otros.

Se hizo un plan de trabajo para poder realizar el presente estudio el cual consta de cuatro etapas:

En la primera etapa, se realizaron los ensayos de laboratorio para obtener las propiedades físicas y mecánicas de los agregados, se realizaron los ensayos de peso unitario suelto seco, peso unitario compactado seco, peso específico, contenido de humedad, porcentaje de absorción y análisis granulométrico.

En la segunda etapa, se cuantifico los resultados obtenidos de los ensayos de laboratorio y se realizó dos diseños de mezclas con agregado fino y sin agregado fino, con la finalidad de obtener resultados reales.

En la tercera etapa, se elaboraron muestras de concreto permeable con los diseños de mezclas, para someterlos a resistencia a la compresión a los 7, 14, 28 días; también se elaboraron dos losas de concreto, para realizar los ensayos de permeabilidad.

En la cuarta etapa, se realizó las roturas de los testigos de concreto permeable y se obtuvo la permeabilidad en las losas de concreto permeable, se propone al diseño de mezcla sin agregado fino para la aplicación del concreto permeable para pavimentos de bajo volumen de tránsito para la ciudad de Tacna.

#### **CAPÍTULO I**

#### PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA

#### 1.1. DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA

Actualmente en el país el término de concreto permeable es desconocido o muy poco estudiado; así mismo el Reglamento Nacional de Edificaciones del Perú no cuenta con una norma que cuantifique los parámetros de este proceso constructivo.

En la ciudad de Tacna, el concreto permeable es desconocido y mucho menos aplicado, al ser este proceso constructivo nuevo e innovador no tiene estudios que proporcionen un mayor conocimiento del mismo, es así que proponemos realizar este estudio.

Como alternativa de investigación y de estudio se evaluará el comportamiento que tienen los agregados de la cantera Arunta, para así obtener un diseño de mezcla de concreto permeable y aplicarlo a pavimentos de bajo volumen de tránsito.

#### 1.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

Para la formulación del problema nos hicimos las siguientes interrogantes:

#### 1.2.1.INTERROGANTE PRINCIPAL:

¿Cuál es el comportamiento del concreto permeable aplicada para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna?

#### 1.2.2.INTERROGANTES SECUNDARIAS:

¿Cuáles son las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de la cantera Chahua - Arunta para un diseño de concreto permeable?

¿Qué diseño de mezcla se aplicaría para obtener un buen concreto permeable usando los agregados de la cantera Chahua - Arunta?

¿Cuál de las dos losas diseñadas con y sin agregado fino cumplen con la permeabilidad requerida para un concreto permeable?

#### 1.3. JUSTIFICACIÓN E IMPORTANCIA

Ante la necesidad de crear nuevos procesos constructivos que ayuden al progreso de nuestra sociedad, se vienen realizando diversos estudios a lo largo del país como el uso del concreto permeable, debido a que este proceso constructivo es nuevo e innovador actualmente no está cuantificado en el Reglamento Nacional de Edificaciones y en nuestra ciudad el termino concreto permeable es muy poco conocido y mucho menos aplicado.

Ante esta problemática se propuso el estudio de los agregados que más se comercializa en la ciudad de Tacna, para proponer un diseño de concreto permeable y aplicado en pavimentos de bajo volumen de tránsito; para lo cual se realizó estudios a los agregados de la cantera Arunta del Distrito de Gregorio Albarracín en la ciudad de Tacna, cabe resaltar que estos agregados son conocidas por sus propiedades físicas y mecánicas que prestan seguridad en la construcción.

Este estudio es importante ya que motiva a que se sigan realizando diversas investigaciones al concreto permeable para mejorar su aplicación; siendo una fuente de información para futuras investigaciones.

#### 1.4. OBJETIVOS

#### 1.4.1. OBJETIVO GENERAL:

Diseñar un concreto permeable con los agregados que mayormente se utilizan de la ciudad, con la finalidad de aplicarlo para pavimentos de bajo volumen de tránsito.

#### 1.4.2.OBJETIVOS ESPECÍFICOS:

Estudiar y cuantificar los resultados de los ensayos de laboratorio para obtener las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de la cantera Chahua - Arunta del distrito Gregorio Albarracín de la ciudad de Tacna.

Realizar diseños de mezclas para un concreto permeable con agregado fino y sin agregado fino de la cantera Chahua - Arunta.

Cuantificar la permeabilidad que se obtiene del diseño del concreto permeable utilizando los agregados de la cantera Arunta.

#### 1.5. HIPÓTESIS

#### 1.5.1. HIPÓTESIS PRINCIPAL:

El concreto permeable diseñado con los agregados de la ciudad, cumple con los parámetros de permeabilidad y resistencia de compresión y es aplicable para pavimentos de bajo volumen de tránsito.

#### 1.5.2.HIPÓTESIS ESPECÍFICA:

Los agregados de la cantera Chahua - Arunta son óptimos y están en los parámetros para el diseño del concreto permeable.

Para que el diseño de mezcla tenga una buena dosificación y el concreto permeable sea óptimo, se considera poco o nada de agregado fino en su composición.

La permeabilidad es óptimo cuando el concreto permeable no considera en su composición al agregado fino.

#### **CAPÍTULO II**

#### **MARCO TEÓRICO**

#### 2.1. ANTECEDENTES DEL ESTUDIO

Al realizar el diseño y aplicación de concreto permeable para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna, se investigó en diferentes fuentes la información necesaria a fin de cuantificar los diversos resultados obtenidos en otros estudio a nivel internacional y nacional.

#### 2.1.1.A nivel Internacional

La historia del concreto permeable tiene inicios a mediados del siglo XIX, considerado entonces como un concreto sin finos o poroso.

Este proceso constructivo alcanza su apogeo en algunos países de Europa, usando al concreto permeable en paneles prefabricados, muros colados en obra para soportar cargas y bloques curados al vapor en algunos de los casos. Teniendo en claro el concepto básico que consistía tener en su composición solo grava y cemento.

Tras terminar los actos bélicos de la segunda guerra mundial entre los años 1939 a 1945, parte de Europa quedo destruida quedando con muchas necesidades humanas, una de ellas y principal fue habitacionales. Partiendo de este concepto se buscaron nuevos métodos de construcción que ayude a solucionar los problemas que aquejaban a esa sociedad. En esta búsqueda de nuevos procesos constructivos se encontró al concreto permeable como alternativa de solución, ya que este disminuía el uso del cemento por unidad de concreto diferente al concreto convencional. Se tienen registros de este proceso constructivo en Australia, el cual nos relata que a principios del año 1946 se da uso por primera vez.

En Estados Unidos viene utilizando este proceso constructivo desde hace 20 años, dando prioridad a este proceso en pavimentos (Mendoza, 2009, pág. 4).

#### 2.1.2.A nivel nacional

Este proceso constructivo en Perú es considerado relativamente nuevo e innovador por lo que en los últimos años en diferentes departamentos del país se vienen realizando estudios que facilitan analizar y comprender el comportamiento que tiene el concreto permeable.

Puesto que nuestro país cuenta con tres regiones geográficas es muy necesario contar con estudios acerca del comportamiento que tiene el concreto permeable en cada una de ellas: ya que este proceso constructivo sería de gran ayuda para las regiones que presentan considerablemente precipitaciones pluviales. Por lo que se recomienda el uso en la sierra, selva y en parte de la costa.

En la actualidad la ciudad de Tacna, no existen muchos estudios acerca del concreto permeable, teniendo en cuenta que solo existen tres canteras conocidas, pero entre ellas resalta una por tener buenas propiedades físicas y mecánicas siendo esta la cantera Arunta.

#### 2.2. BASES TEÓRICAS

#### 2.2.1.CONCRETO PERMEABLE:

#### A. DEFINICIÓN:

Al Concreto Permeable también lo podemos denominar como un concreto sin finos, con alto grado de relación de vacíos llamado también concreto poroso.

Su composición está dada por diferentes materiales como es el por cemento, agregado grueso, agua y en algunos de los casos el uso de aditivos, al combinar o unir estos materiales en una mezcla uniforme se tendrá un material que endurecido contara con presencia de poros conectados entre sí, lo que ayudara a que el agua pase a través de esta estructura ya endurecida, entre los tamaños de los poros estos varían entre 2mm a 8mm, el contenido de vacíos puede variar de 18% a 35%, la resistencia a compresión puede ser de 28 a 280 kg/cm2, con una capacidad de infiltración que varía de acuerdo al tamaño del agregado y a la densidad de la mezcla, gradualmente varía entre los 80 a 730 L/min/m2.



FIGURA N°01: Losa de Concreto Permeable.

**FUENTE:** Archiproducts, 2016.

#### B. ELEMENTOS DEL CONCRETO PERMEABLR:

El concreto permeable, nace de la unión de los siguientes tres componentes primordiales como son el cemento, el agua y agregado grueso; se considera en algunos de los casos la incorporación de un cuarto componente que es el aditivo, sea la naturaleza en la que se le dará uso el concreto.

#### 1) CEMENTO

Es un conglomerante formado de clinker y una poca cantidad de yeso para evitar la contracción de la mezcla al fraguar cuando se le añade agua y al endurecerse posteriormente.

#### a) Clasificación de los Cementos:

**Cemento Tipo I:** Este será de uso común o corriente en trabajos de concreto y trabajos de albañilería.

**Cemento Puzolánico IP:** Cemento con puzolana en un 15%, de color rojizo y que se obtiene de arcillas calcinadas, de cenizas volcánicas. La ventaja es que permite retener agua, obteniendo una mayor capacidad de adherencia.

**Cemento Tipo II:** Este será de uso moderado con resistencias a los sulfatos.

**Cemento Tipo III:** Este desarrollara rápido su resistencia, por lo que se usara siempre y cuando se necesite realizar trabajos en climas fríos ya que produce alto calor.

**Cemento Tipo IV:** Este al momento de fraguar producirá bajo calor, por lo que se recomienda su uso en vaciados de grandes cantidades de concreto.

**Cemento Tipo V:** Este es de muy alta resistencia a los ataques de las sales, por lo que se recomienda el uso en ambientes salinos.

#### b) Características Físicas del Cemento:

Se tiene que tener en cuenta que el peso de la mezcla está compuesta por el agregado y el cemento, cabe resaltar que el cemento representa entre el 6 a 15% del peso total.

Algunas de las propiedades físicas más importantes:

- Finura: Esta propiedad influye directamente en el calor de hidratación, en la ganancia de resistencia y en la trabajabilidad de la mezcla de concreto.
- Hidratación: Este proceso químico se produce entre el agua y los diferentes componentes del cemento.
- Tiempo de Fraguado: Este proceso la pasta de cemento sufre cambios, es decir cuando el cemento pasa del estado fluido al estado sólido,
- Resistencia Mecánica: en esta propiedad el mortero o el concreto alcanza su endurecimiento.

#### 2) AGREGADOS

Se tendrá en cuenta que los agregados gruesos ocupan entre un 60 a 75% del volumen y alcanzan un 94 a 85% en el peso total, estos son importantes en las propiedades del concreto recién mezclado o cuando esta endurecido, se tiene que tener cuidado en las proporciones que se realicen en la mezcla.

#### a) Agregado fino

Para este estudio se realizaron diferentes ensayos de laboratorio, para obtener sus propiedades físicas y mecánicas del agregado fino de la cantera Chahua – Arunta, pero este agregado no es recomendable en la composición del concreto permeable.

#### b) Agregado grueso

Para este estudio se realizaron diferentes ensayos de laboratorio, para obtener sus propiedades físicas y

mecánicas del agregado grueso de la cantera Chahua – Arunta.

#### 3) AGUA

Este material es importante en la construcción, por lo que esta tiene que cumplir con algunas normas de calidad. Esta deberá de estar limpia de cualquier agente contaminante que altere las propiedades de los demás componentes de la mezcla de concreto.

Si este material presenta residuos sólidos como arcillas, lodo, algas u otras cosas perjudiciales en el momento de la construcción no se debería de trabajar con esta puesto que alteraría nuestro diseño.

#### C) PROPIEDADES DEL CONCRETO PERMEABLE:

Sabemos que el concreto convencional es diferente al concreto permeable, ya que este presenta porosidad debido a la relación de vacíos, las propiedades en estado fresco y endurecido se detallara a continuación:

#### 1) PROPIEDADES EN ESTADO FRESCO:

#### a) Trabajabilidad:

En esta propiedad que presenta el concreto fresco después de mezclar los materiales y esté completamente homogéneo, para su trasportado, colocado, compactado y curado (American Concrete Institute 309R, 2005).

Los factores que influyen en esta propiedad son varias las cueles mencionamos a continuación:

- El tamaño de los agregados, la forma y textura que estos presentan.
- El método que se aplica y la duración que se da en el transporte de la mezcla.
- Las características de los materiales cementantes como también su cantidad.
- La consistencia que presenta el concreto en el cono de Abrams.
- La cantidad y calidad agua.
- Su temperatura del concreto.

El concreto permeable al estar compuesto mayormente por agregado grueso y por contener nada o poco agregado fino hace que su trabajabilidad sea baja debido a que no existe la lubricación que el agregado fino proporciona en un concreto convencional. Si el agregado grueso de tamaño pequeño (1/4" y 3/8") en un concreto permeable.

#### b) Exudación y asentamiento:

En esta propiedad se presenta una pequeña lámina de agua que se forma en el borde de la superficie del concreto permeable recién colocado en obra. Este proceso es causado por las partículas sólidas como los agregados y el cemento.

#### c) Revenimiento:

Esta propiedad nos dice que en una mezcla de concreto permeable sin aditivos, siempre que sea alta el revenimiento más húmedo será la mezcla de concreto.

Por lo general el revenimiento puede varar entre los 0 a 1cm. en concretos permeables.

#### d) Peso Unitario:

Como ya conocemos que el concreto convencional que es empleado en la construcción de edificios, pavimentos, y otras estructuras convencionales están entre un rango de 2,240 y 2,400 kg/m3.

Así mismo tenemos el caso del concreto permeable que es considerado en tener un porcentaje de vacíos que varía entre los 18% y 35%, se tendría que el peso unitario del concreto permeable disminuiría entre los 1,600 y 2,000 kg/m3, con estos resultados se puede considerar el uso para pavimentos de bajo volumen de tránsito.

#### e) Contenido De Aire:

Depende de varios factores, uno de ellos es la graduación del agregado en la mezcla, el material cementante que posee, su relación de agua/cemento y el esfuerzo de compactación.

Este último cuenta con una influencia sobre el contenido de aire de una mezcla de concreto determinada en el diseño del concreto permeable.

#### f) Consolidación:

En el proceso de vibrado las partículas del concreto se friccionan una con otra, las mezclas sin finos son más rígidas, cuanto mayor es el tamaño de los agregados menor es el volumen de llenarse con la pasta.

#### 2) PROPIEDADES EN ESTADO ENDURECIDO:

#### a) Permeabilidad:

Esta propiedad es la que permite la filtración de un determinado fluido sobre sus cavidades que están interconectados entre sí. En el caso del pavimento del concreto permeable esta estructura daría el paso del agua a través de los poros.

Según la Norma American Concrete Institute (ACI) 522 R la capacidad filtrante va del rango de 80 lt/min/m2 – 730 lt/min/m2 ó 0.14 cm/seg. – 1.22 cm/seg segun la cantidad de vacíos que este posea.

#### b) Resistencia a la Compresión:

Esta propiedad física fundamental se emplea para cálculos estructurales y se realizan estas pruebas a testigos de concreto a una edad de 7, 14 y 28 días, se identifica con una nomenclatura (f'c), según la Norma ASTM C39 se le conoce como la máxima resistencia que presenta un espécimen de concreto y se expresa en kilogramos por centímetro cuadrado (kg/cm2). La resistencia a la compresión de un concreto permeable esta entre los 35 a 280 kg/cm2

Según Meininger nos dice que mientras mayor sea el contenido de aire más baja será su resistencia.

#### c) Resistencia a la Flexión:

Una de las propiedades más importantes que presenta el concreto permeable, varía entre los10 a 38 kg/cm2, cabe resaltar que el uso de esta propiedad no es importante para el diseño de mezcla del concreto permeable.

#### d) Durabilidad:

En esta propiedad se calcula el periodo de vida que tendrá el concreto permeable en un determino lugar geográfico, para esto se tendrá que verificar los factores que lo desgastarían y acortarían su durabilidad de acuerdo al uso que se le dará y algunos agentes externos.

#### e) Infiltración:

En comparación de un concreto convencional, el concreto permeable es conocido por esta propiedad, ya que la estructura de este concreto poroso alberga cavidades interconectadas con relación de vacíos siendo esta un mínimo de 15% (Meininger, 1988).

En este concreto poroso la permeabilidad de la estructura se puede medir mediante el permeámetro de carga variable (American Concrete Institute 522R, 2010).

#### 3) APLICACIONES:

Ya que cuenta con la propiedad de infiltración este proceso constructivo se tiene una gran variedad de usos que se puede dar, pero la que mayor resalta es en el uso de pavimentos.

Este proceso también se puede utilizar para capas de rodadura en los estacionamientos y vías de transito ligero (American Concrete Institute 522R, 2010).

Se proponen algunos usos que se le pueden dar al concreto permeable en nuestro entorno social como son:

Ciclopistas en la ciudad de Tacna.

- En los patios y jardines de jardines.
- Vialidades con tráfico ligero en la ciudad de Tacna.
- En estacionamientos o parqueaderos.
- En andadores y banquetas.
- Plataformas en torno de albercas.
- En terraplenes de puentes.
- Pisos para invernaderos.
- En canchas de tenis, áreas de zoológicos, graneros y establos para animales.
- Estructuras de playas y muros marinos (rompeolas, pisos para muelles).
- Revestimiento de muros para pozos de agua.
- Zonas de lavado de autos.



FIGURA N°02: Estacionamiento de Concreto Permeable.

FUENTE: Noelrodriguezorozco, Sep 25, 2017.



FIGURA N°03: Parques Recreativos de Concreto Permeable.

**FUENTE:** Noelrodriguezorozco, Sep. 25, 2017.

#### 2.2.2. PAVIMENTOS DE BAJO VOLUMEN DE TRANSITO

Últimamente se viene aplicando el concreto permeable en pavimentos, con el propósito de que este permita la infiltración del agua por su interior, ya que cuenta con cavidades interconectadas entre sí. La carencia de agregado fino en su composición es la que le da esta propiedad, se recomienda usar un agregado grueso de No. 8 (3/8") como máximo.

El proceso constructivo es distinto al que conocemos del concreto convencional, ya que se considera otro método de compactación distinto al convencional. Se usara un rodillo metálico para la compactación, tendrá que tener un ancho de acuerdo a la sección con que se trabaja y una presión vertical mínima de 0.7 kg/cm2 (American Concrete Institute 522R, 2010).

Los pavimentos de concreto permeable presentan ventajas siendo la principal la reducción del flujo superficial gracias a la infiltración, otorgando la propiedad de permeabilidad.

Cabe resaltar que este proceso constructivo no es aplicado para zonas o terrenos que sus suelos sean impermeables, en regiones con ciclos hielo y deshielo, en regiones áridas, zonas con alto tráfico para evitar el riesgo de degradación estructural de la sección (EPA, 1999).

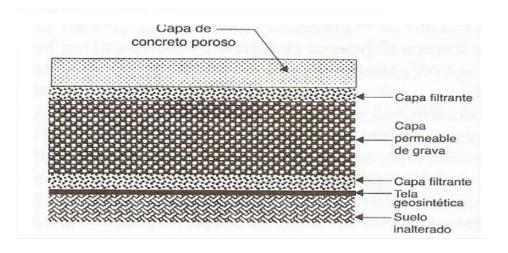


FIGURA N°04: Capas que componen a un Pavimento Permeable.

**FUENTE:** Noelrodriguezorozco, 2017.

# A. COLOCACIÓN Y CONSTRUCCION DE UN CONCRETO PERMEABLE

Para obtener un concreto permeable de buena calidad se debe seguir las especificaciones indicadas en el proyecto y revisar los planos de detalle.

Para la ejecución de este proceso constructivo se recomienda una buena coordinación con todos los frentes de trabajo, una capacitación al personal y contar con equipos en buen estado. El procedimiento constructivo general para la instalación del concreto permeable se presenta a continuación:

- Se debe preparar el área de trabajo con la profundidad que requiera, verificar los planos.
- También se compactara del terreno natural según se requiera en las especificaciones técnicas.
- Abrir pozos de absorción según el proyecto a realizar.
- Relleno con balastro, el cual será aplicado en los pozos y en toda el área.
- Compactación del relleno por medios mecánicos.
- Instalación de la tela geosintética.
- Relleno con grava de ¾".



FIGURA N°05: Compactación del terreno natural.

FUENTE: Tennis et al, 2004.

#### 1) Preparación de la subrasante:

Para comenzar la construcción de la subrasante se tendrá que extraer muestras del terreno natural y someterlas a ensayos de capacidad de carga y permeabilidad.

Debe preverse la presencia de suelos arenosos, arcillas y limos, los cuales son altamente compresibles con poca cohesión que se expanden en condiciones húmedas. Estos suelos tienen que ser analizados a fin de ser modificados y reemplazados.

La subrasante se compactara entre el 90% y 95% de la densidad determinada por AASTHO T-180 según el tipo de suelo que presente el terreno natural, se debe considerar que si aumenta la densidad de la subrasante disminuye la permeabilidad.

El pavimento de concreto tiene una humedad mínima y con una subrasante seca reduciría y afectaría la resistencia del pavimento, por lo que se recomienda tener una subrasante uniforme al nivel correcto y humedecido.

Es recomendable que los 15 cm de la parte superior de la subrasante estén compuestos de material granular con abundante contenido de grava.

#### 2) Mezclado:

El pavimento de concreto permeable tiene un bajo contenido de agua, por lo que se debe controlar la humedad de los agregados, las cantidades correctas de los componentes y seguir los procedimientos para minimizar errores en la mezcla.

Así mismo se verificara que las aspas de la mezcladora no acumulen materiales con que pueda alterar el diseño o se formen grumos.

Se debe de verificar de forma visual la relación agua/cemento del producto para comenzar el transporte.

#### 3) Transporte:

En este procedimiento el concreto permeable requiere de un cuidado especial debido a que contiene un bajo contenido de agua, se deberá descargar completamente la mezcla una hora después que haya agregado el agua.

Se tendrá cuidado con las altas temperaturas ambientales y las condiciones climatológicas, ya que podrían afectar directamente al fraguado del concreto permeable.

#### 4) Colocación:

Antes de iniciar con este procedimiento se revisara la preparación de la subrasante, de existir irregularidades estos deberán de ser corregidos. Se verificaran los planos que muestren la localización de todas las juntas y los métodos de construcción.

Debido que la mezcla no pude ser bombeada se deberá de planear un acceso al sitio de trabajo, una disposición bien planeada facilita el procedimiento de construcción. Cabe resaltar que las canaletas del camión mezclador facilita la descarga directamente en la subrasante como podemos apreciar en la Figura N°05.



FIGURA N°06: Colocación del Concreto Permeable.

FUENTE: Tennis et al, 2004.

En lugares donde no pueda alcanzar las mezcladoras se usaran bandas trasportadoras. Este procedimiento debe ser rápido ya que mientras más tiempo se expone al fraguado y está pierde el agua necesaria para su curado.

Se debe de inspeccionar visualmente la mezcla antes del colocado, esta deberá de haber seguido el procedimiento ya establecido y tendrá un aspecto metálico-brilloso (Tennis, P., Leming, M., & Akers, D., 2004).

Se tiene que tener en consideración que el concreto permeable tiene cero revenimientos, no se recomienda considerar bombeo.

Así mismo, se tendrá mucho cuidado en esta etapa por lo que se recomienda verificar minimizar los siguientes puntos:

- Tener cuidado al momento de arrastrar el concreto fresco a su posición final.
- El llenado de los huecos en el concreto.
- Se verificaran que la mezcla de concreto no presente contaminación de ningún material dañino.
- Se debe de tener cuidado en no caminar sobre el concreto permeable fresco.



**FIGURA N°07:** Rastrillado del Concreto Permeable **FUENTE:**http://www.stormwater.ucf.edu/research/previous\_con crete\_pavement\_research\_files/image005.jpg.

#### 5) Cimbras y equipo de enrasado:

Las cimbras pueden ser de madera, plástico o acero y tienen que estar al mismo nivel que el espesor del pavimento, estos deberán de ser fuertes y rígidos para que garantice un soporte adecuado del volumen que se construye, soporte el equipo de rodillo y enrasadores que se usaran, para esto se debe usar estacas de soporte al movimiento lateral.



FIGURA N°08: La cimbra deberá tener el espesor del pavimento.

**FUENTE:** http://www. pervious. Com / images /unh. JPG.



**FIGURA N°09:** Cimbra de madera sujeta a base de clavijas. **FUENTE:**http://curbspecialists.com/images/gallery/Pervious%2 0Concrete%205.jpg.

El enrasado puede variar dependiendo el tamaño del colocado. Se recomienda usar reglas rectas manuales en

tramos pequeños, pero si los tramos son largos se tiene que usar engrasadoras vibratorias.



FIGURA N°10: Enrasado del concreto permeable.

FUENTE: www.perviousconcrete.com.

#### 6) Compactación:

Este procedimiento se realizara empleando un rodillo metálico para que sea mejor la adherencia entre la pasta de cemento con el agregado, esto también dará una lisura aceptable de superficie. Así mismo tendrá que tener un ancho según la sección con que se trabaja, tendrá una presión vertical mínima de 0.7 kg/cm2 (American Concrete Institute 522R, 2010).



FIGURA N°11: Compactación del concreto permeable

FUENTE: Tennis et al., 2004.



FIGURA N°12: Rodillo pequeño para área pequeña.

FUENTE:http://www.perviousconcrete.com/images/build07/cert

\_pervious \_roller.gif.

El paso del rodillo no debe sobrepasar los 20 minutos, si el concreto ha fraguado no te tendrá una compactación al nivel deseado. Por lo que se recomienda estar atento a los procedimientos anteriores.

Así mismo, se debe de considerar que un compactado a destiempo puede producir agrietamientos superficiales y que se pueda presentar en un futuro fallas, como grietas de gran tamaño o descorches.

#### 7) Juntas de construcción y acabados:

Este procedimiento es importante para la prevención al agrietamiento, se tendrá en cuenta que las juntas de un concreto permeable son diferentes a las convencionales, se colocara las juntas entre un intervalo de 6 a 3 m. Así mismo se debe de considerar colocar juntas longitudinales en el punto medio del carril, siempre y cuando el ancho exceda los 4.50 m

Se considera recomendable contar con una profundidad de 1/3 a 1/4 con respecto a la altura del pavimento de concreto.

. Se trabajara con herramientas adecuadas cuando el concreto está fresco, para un concreto endurecido será necesario utilizar una sierra cortadora.

Se podrá emplear un rodillo especial diseñado con una hoja de al menos 1/3 del espesor de la losa, deberá de contar con el peso suficiente para que la hoja corte tranquilamente la junta como podemos apreciar en la Figura N°12.



**FIGURA N°13:** Construcción de una junta mediante la adaptación de una hoja en el rodillo de compactación.

**FUENTE:**http://www.ctre.iastate.edu/Research/project\_photos/pervious\_joint.jpg.

Para el caso que se realicen las juntas con sierra, se tendrá en cuenta que el pavimento de concreto haya alcanzado su endurecimiento para no causar daño a la superficie del pavimento. Cuando se realice el proceso las sierras deberán de contar con aspiradoras para recoger el polvo, ya que al culminar el aserrado los poros quedaran expuestos a los finos.

#### 8) Curado:

Este procedimiento facilitara el desarrollo de la hidratación del cemento, por lo que es de vital importancia controlar la temperatura de la mezcla.

El método de membrana de polietileno saturado se usara para el curado del pavimento de concreto permeable después de ser compactado y del colocado de juntas.

Si no se realiza un buen curado de esta estructura en los primeros 7 días puede que se reduzca la durabilidad de la

superficie en un 60% (American Concrete Institute 522R, 2010).

Para el curado del pavimento de concreto permeable se tendrá que cubrir por competo la superficie expuesta con ayuda de una membrana de polietileno saturado de 0.15mm como mínimo, como podemos apreciar en la Figura N° 14.



**FIGURA N°14:** Material de polietileno sobre la superficie expuesta del Concreto Permeable.

FUENTE: Tennis et al., 2004.

Luego de cubrirlo con la membrana de polietileno, deberá de quedar fijo en el lugar durante 7 a 10 días. Para este paso se recomienda usar estacas de madera, bloques de concreto, varillas de refuerzo, etc., para evitar que el viento levante el material de polietileno, no se recomienda el uso de arenas, tierras, u otro material que pueda afectar el tapado de los poros del concreto permeable.

Durante el periodo del curado no se permitirá el transito sobre el pavimento, por lo que se recomienda que el proceso de pintado del señalamiento en el pavimento comience después de los días de curado.

#### B. REPARACION DEL PAVIMENTO DE CONCRETO PERMEABLE

Durante el proceso de construcción del pavimento de concreto permeable suelen ocurrir fallas estructurales, estas fallas deben repararse para que presten un buen servicio.

#### 1) Desbastado

Los excedentes de mezcla de concreto permeable deberán de ser rebajados con un desbastador pesado.

#### 2) Depresiones o Puntos Bajos

Se tiene que tener en cuenta que la base o el área que se trabajara, deberá de ser resanadas con mezcla epóxica con agregado grueso. Cabe resaltar que si se quiere igualar a la superficie del pavimento, el agregado grueso tendrá que ser cubierto de cemento mojado antes del resane.

Si es el caso que presentase grandes depresiones, se tendrá que resanar con el mismo diseño del concreto permeable. Para asegurar la adherencia que se requiere entre la superficie existente con la nueva se deberán usar agentes epóxidos.

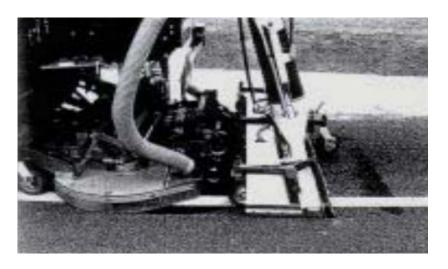
#### 3) Cortes para instalaciones de servicio

Se debe de tener en cuenta que si una sección del pavimento de concreto es cortada, se tendrá que reparar con toda sus propiedades. Esto quiere decir que se removerá la sección cuadrada, para que el nuevo material cumpla con los requerimientos.

# C. MANTENIMIENTO DEL PAVIMENTO DE CONCRETO PERMEABLE

Para que el periodo de vida del pavimento de concreto será buena se tendrán que evitar la presencia de sedimentos en su superficie para evitar el taponamiento de los poros, en este proceso se recomiendan dos alternativas la cual consiste en lavarlo a presión y en el otro caso usar aspiradoras.

Para el caso de lavado a presión se tendrá que considerar el empuje que tiene el agua sobre la estructura ya que se podría dañar la porosidad del concreto permeable.



**FIGURA N°15:** Máquina autopropulsada de limpieza con sistema presión-aspiración.

FUENTE: De Solminihac et al., 2002.

El uso de la aspiradora remueve los contaminantes, extrayéndolos de los poros.

Se debe de realizar la limpieza una vez al año después del periodo de lluvias, para que los contaminantes no estén sedimentados y sea menor el esfuerzo del mantenimiento.

**CUADRO N° 01**: Actividades Típicas de Mantenimiento para el Concreto Permeable.

Actividad	Programa
<ul> <li>Asegúrese de que no haya tierra sobre el pavimento.</li> <li>Asegúrese de que el área esté limpia de sedimentos.</li> </ul>	Mensualmente
<ul> <li>Siembre vegetación en el área de aguas arriba.</li> <li>Limpie con aspiradora para mantener la superficie libre de sedimentos.</li> </ul>	Como sea necesario
- Inspeccione la superficie para localizar los deterioros o astillamientos.	Anualmente

FUENTE: Elaboración Propia.

#### D. SUPERVISION Y PRUEBAS DE CONTROL DE CALIDAD

La supervisión es muy importante al momento de la construcción con concreto permeable, se verificaran los diferentes procedimientos anteriormente definidos.

#### 1) Supervisión y pruebas previas a la construcción:

Es recomendable verificar el análisis de los suelos y la permeabilidad de la subrasante, siendo estas muy importantes para su diseño y construcción del producto final. Para lo cual se deberán de realizar análisis granulométricos, constatar la clasificación de suelos y cuantificar el peso volumétrico en ensayos de Proctor estándar.

Se deberá de compactar una sección de prueba en la subrasante con los grados de compactación ya establecidos, según su clasificación de suelos. Si se tiene un procedimiento de prueba normal se trabajara de acuerdo a los procedimientos estandarizados según las pruebas ASTM sin modificaciones previo al colocado de concreto permeable.

#### 2) Supervisión y pruebas durante a la construcción:

Para los métodos de prueba estandarizados para obtener un control del peso volumétrico, filtración, rendimiento, relación de vacíos y otras propiedades, pueden no ser apropiados para este caso debido a las características de la mezcla del concreto

Puesto que no se cuenta con un método de prueba completamente perfecto, las especificaciones deberán de tener mayor énfasis en la granulometría, en aditivos, el agua, volumen de los agregados y los contenidos mínimos de cementantes.

Cuando la inspección visual nos indique un cambio en la apariencia del concreto fresco se tendrán que realizar por lo menos una prueba para verifica su peso volumétrico.

Se realizara pruebas a la mezcla de acuerdo con el ASTM C172 y C29. Su aceptación será sobre el valor de ± 80 kg/m3 del peso volumétrico del diseño.

#### 3) Supervisión y pruebas posterior a la construcción:

Para obtener un buen producto y con un periodo de vida alta se debe de constatar el grado de compactación que tiene la mezcla fresca puesta en obra.

Se deberá de extraer tres muestras de núcleo del pavimento, estos serán de aceptación para el espesor, el peso volumétrico y contenido de vacíos. Los corazones serán obtenidos según el ASTM C42, estos luego serán probados bajo la edad de 28 días cada una de las muestras.

Además, al supervisar visualmente los corazones se tendrán que tomar en cuenta el volumen de vacíos que es necesario para facilitar el drenaje. Si la supervisión visual de la muestra extraída muestre una estructura de poros completamente cerrada indicara un pavimento no funcional e inapropiado, esas secciones donde se hayan demostrado que no son permeables deberán ser quitadas para su cambio.

Cabe resaltar que el producto final del proceso constructivo deberá de ser permeable, por lo que la aceptación del producto no debería de ser medido únicamente por la resistencia a la compresión del concreto permeable.

En la actualidad aun no contamos con métodos de prueba estándar para probar la resistencia a compresión del concreto permeable.

La experiencia local con materiales a través de proyectos terminados, secciones de prueba, o ambos, debe dar una indicación respecto a sí una proporción de mezcla específica tendrá la resistencia suficiente para soportar los esfuerzos de las cargas del tránsito de diseño (Mendoza, 2009).

# CAPÍTULO III MARCO METODOLÓGICO

#### 3.1. TIPO Y DISEÑO DE LA INVESTIGACIÓN:

El presente estudio reúne las condiciones metodológicas de una investigación Explicativa, la cual utilizaremos para explicar el comportamiento de "DISEÑO DE CONCRETO PERMEABLE" en su "APLICACIÓN PARA PAVIMENTOS DE BAJO VOLUMEN DE TRANSITO".

#### 3.2. POBLACIÓN Y/O MUESTRA DE ESTUDIO:

El ámbito de la investigación para el presente estudio considera toda la población de la ciudad de Tacna, puesto que será la primera en ser beneficiada con el estudio de este proceso constructivo, para este caso se desarrollará haciendo diversos ensayos en laboratorio y cálculos en gabinete para diseñar y aplicar el concreto permeable a pavimentos de bajo volumen de tránsito.

Partiendo de los registros que se tienen a las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de las diferentes canteras de la ciudad de Tacna, a la zona de ubicación donde se encuentras las diferentes canteras y al precio del mercado a la que están sujetas, se eligió realizar este estudio a la cantera Arunta.

Se toma como muestra del presente estudio la evaluación de la cantera Chahua – Arunta, ya presta mayor calidad en sus propiedades físicas y mecánicas.

Finalizando el presente estudio se contribuirá con la difusión de un nuevo proceso constructivo de concreto en la Región de Tacna, incorporando al concreto permeable dentro del mercado de la construcción.

# 3.3. OPERACIONALIZACIÓN DE VARIABLES:

CUADRO N° 02: Operacionalización de Variables.

VARIABLE	DEFINICIÓN OPERACIONAL	DIMENSIÓN	INDICADOR
Diseño de concreto permeable.	El concreto permeable, diseñado partiendo de las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de la cantera Chahua – Arunta.	AGREGADOS	Consiste en efectuar pruebas de laboratorio a los Agregado, para realizar un Diseño de Mezcla óptimo.
Aplicación para pavimentos de bajo volumen de tránsito.	La aplicación del concreto permeable para pavimentos de bajo volumen de transito, es sin duda un nuevo proceso constructivo e innovador, debido a que esta presenta una alta relación de vacíos.	CONCRETO PERMEABLE	Verificar el comportamiento, del Concreto Permeable Aplicado para Pavimentos de Bajo Volumen de Transito.

49

**FUENTE:** Elaboración propia.

3.4. TÉCNICAS E INSTRUMENTOS PARA LA RECOLECCIÓN DE DATOS:

Considerando que el concreto permeable es desconocido o muy poco

estudiado, realizaremos un estudio a los agregados de la cantera Chahua -

Arunta, con el fin de obtener sus propiedades físicas y mecánicas para

realizar un diseño de mezcla para un concreto permeable. Cuantificado el

diseño del concreto permeable lo aplicaremos para pavimentos de bajo

volumen de tránsito.

Los materiales, equipos y herramientas utilizados para la realización del

presente informe de ingeniería son los siguientes mencionados:

Recursos Humanos:

**Bachiller Graduado** 

Asesor

Asistente Técnico de Laboratorio

Equipos y Maquinarias:

Computadora (hardware)

Mezcladora de Concreto

Materiales:

Cemento

Agregado grueso (tamaño de ½")

Agregado fino (arena gruesa)

Agua potable

No se usará ningún tipo de aditivo durante la elaboración de la mezcla

del Concreto Permeable.

Definidos los materiales se procederá a realizar todos los ensayos

necesarios con el fin de saber las propiedades Físicas y Mecánicas, para el

diseño de Mezcla a utilizar, dichos ensayos son los siguientes:

CUADRO Nº 03: Ensayos de laboratorio.

DESCRIPCIÓN	UNIDAD	OBJETIVO
Contenido de	%	Obtener el contenido de humedad del
humedad	70	agregado fino y grueso.
Análisis granulométrico	-	Realizar el análisis granulométrico del agregado fino y grueso obteniendo: módulo de fineza del agregado fino y grueso, tamaño máximo del agregado grueso y la curva granulométrica del agregado fino y grueso.
Absorción	%	Obtener el porcentaje de absorción del agregado fino y grueso.
Peso específico	gr/cm3	Determinar el peso específico del agregado fino y grueso.
Peso unitario suelto	kg/m3	Determinar el peso unitario suelto del agregado fino y grueso.
Peso unitario compactado	kg/m3	Obtener el peso unitario compactado del agregado fino y grueso.

FUENTE: Elaboración propia.

#### 3.5. PROCESAMIENTO Y ANÁLISIS DE DATOS:

Además de estos ensayos se realizará el ensayo de sales solubles para saber el contenido de sales del agregado fino y grueso. De igual manera se realizará el ensayo de abrasión para tomar en cuenta el porcentaje de desgaste que tiene el agregado grueso de la cantera Arunta.

A partir de los estudios de los agregados se procederá a elaborar dos diseños de mezclas; uno conteniendo agregado fino y el otro sin agregado fino, dichas mezclas se elaborarán con una resistencia a la compresión de 90-100 kg/cm2.

Finalmente se realizará 1 losa demostrativa para cada diseño de mezcla con el objetivo de comparar su comportamiento filtrable a través del ensayo de permeabilidad.

### **CAPÍTULO IV**

#### **RESULTADOS**

#### 4.1. GENERALIDADES

Las canteras en ciudad de Tacna se originan de los depósitos aluviales que se originan por una erosión mecánica e hidráulica hecha por el acarreo de fragmentos en lo largo del curso de la corriente de aguas superficiales.

Después que el agregado ha sufrido una mejora natural quedan únicamente las rocas más duras, ya que la de menor resistencia se ha eliminado por el desgaste que hizo al rodar por el lecho del río.

Las canteras de la ciudad de Tacna más concurridas dentro de la zona urbana y de mayor explotación son la cantera de Calana, cantera de Arunta y la cantera de Magollo.

Los agregados usados en este estudio fueron extraídos de la cantera Arunta, se optó por esta cantera porque estos agregados son los más utilizados en obras civiles en la ciudad de Tacna, también por ser accesibles, cercanos y de buena calidad.

#### 4.2. CANTERA ARUNTA

#### A. UBICACIÓN Y ACCESIBILIDAD

La "CANTERA CHAHUA-ARUNTA" que pertenece a la empresa de transportes MARIANO CHAGUA GONZALES EIRL tiene un Área de 100 Ha y ubica en el Distrito Gregorio Albarracín Lanchipa, de la Provincia y Departamento de Tacna.

#### 4.3. CONCESIÓN

La concesión se denomina "CANTERA ARUNTA" de un área de 100 Ha, con una cuadratura de 1,000 x 1,000 metros; se ubica en la zona 19 con Ubigeo 230110.

CUADRO Nº 04: Coordenadas UTM de la "Cantera Arunta".

VÉRTICE	COORDENADA	COORDENADA
	UTM NORTE	UTM ESTE
1	8005000	371000
2	8004000	371000
3	8004000	370000
4	8005000	370000

**FUENTE:** Google Earth.

#### 4.4. DELIMITACION DE LA CANTERA ARUNTA Y ÁREA

La Cantera Arunta limita por el:

NORTE: DIANANICOLL Titular Tracto Latino Americano SAC.

SUR: Terrenos Eriazos

ESTE: Sector de Expansión Urbana.

OESTE: Concesión Cantera Río Seco Titular Transportes Chagua SCR.

El uso para explotación de agregados se ha considerado un área de: 180,500 m2 ubicados en la "CANTERA ARUNTA" dentro del cauce actual de la quebrada Río Seco.

#### 4.5. ENSAYOS REALIZADOS EN LOS AGREGADOS

Para poder obtener las propiedades físicas y mecánicas de os agregados de la cantera Chahua – Arunta se realizaron diferentes ensayos en el laboratorio a fin de cuantificar los resultados con mayor precisión.

A continuación mencionaremos los resultados que se obtuvieron de los diferentes ensayos:

53

A. CONTENIDO DE HUMEDAD

Este ensayo nos permite determinar la humedad de las muestras y

obtener la humedad expresada en porcentajes.

**EQUIPO UTILIZADO:** 

- Balanza electrónica (precisión de 0.1 gr.)

Horno de secado

- Recipientes enumerados

Guantes

**DESCRIPCIÓN DEL PROCESO:** 

- Se divide en cuatro partes el material para tomar una muestra

de aproximadamente 250g, luego se coloca las muestras en

envases que ya fueron tarados.

- Colocar el recipiente con la muestra representativa en el horno

a una temperatura de 105º aproximadamente, puede variar

entre 100° y 110°; durante un tiempo aproximado de 18 a 24

horas; pasado el tiempo, y después del enfriado, se continua a

pesar el material seco.

Se toman tres muestras para sacar un promedio para que el

ensayo sea más aproximado

ECUACIÓN Nº 01: Contenido de humedad.

 $W = \frac{Peso\ del\ agua}{Peso\ seco\ del\ suelo}*100$ 

**CUADRO N° 05:** Contenido de humedad del agregado fino.

MUESTRA Nº		AGREGADO FINO					
Recipiente №		1	2	3			
Peso del recipiente	gr.	93.6	104.6	103.6			
Peso del recipiente + la muestra humeda	gr.	707.0	658.9	658.3			
Peso del recipiente + la muestra seca	gr.	698.1	651.5	650.2			
Peso del Agua	gr.	8.9	7.4	8.1			
Peso de la muestra seca neta	gr.	604.5	546.9	546.6			
Porcentaje de humedad	%	1.47	1.35	1.48			
Promedio	%	1.48					

**FUENTE:** Elaboración propia.

#### **CONTENIDO DE HUMEDAD**



FIGURA N°16: Agregado fino y grueso de la Cantera Arunta.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°17: Se coloca las muestras de Agregado Fino al Horno.

**CUADRO N° 06:** Contenido de humedad del Agregado Grueso.

MUESTRA	AGREGADO GRUESO			
Recipiente №		1	2	3
Peso del recipiente	gr.	112.0	102.0	98.2
Peso del recipiente + la muestra humeda	gr.	581.7	644.6	640.5
Peso del recipiente + la muestra seca	gr.	577.9	639.9	637.6
Peso del Agua	gr.	3.8	4.7	2.9
Peso de la muestra seca neta	gr.	465.9	537.9	539.4
Porcentaje de humedad	%	0.82	0.87	0.54
Promedio	%		0.74	

FUENTE: Elaboración propia.

# **CONTENIDO DE HUMEDAD**



FIGURA N°18: Se cuartea el material (Agregado Grueso).

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°19: Se coloca en el horno el material durante 24 horas.

#### B. ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO

Se conoce y se adquiere conocimientos del método de análisis granulométrico mecánico para poder determinar de manera adecuada la distribución de las partículas de un suelo.

#### **EQUIPO UTILIZADO:**

- Balanza con aproximación a 0.1% del peso del material ensayado.
- Tamices normalizados (1 1/2", 1", 3/4", 1/2", 3/8", Nº4, Nº8, Nº16, Nº30, Nº50, Nº100, Nº200, base y tapa)
- Colocar el recipiente con la muestra representativa en el horno a una temperatura de 105º aproximadamente, puede variar entre 100º y 110º; durante un tiempo aproximado de 18 a 24 horas; pasado el tiempo, y después del enfriado, se continua a pesar el material seco.

#### **DESCRIPCIÓN DEL PROCESO:**

- Se separa el material por la malla Nº4, el retenido será agregado grueso y el fino será el que pase este tamiz.
- La muestra para someterse al tamizado fue lavada y secada por un periodo de 24 horas a una temperatura de 105 +/- 5°C
- Una vez obtenido el material seco y libre de impurezas se vierte en el juego de tamices y se comienza el proceso con ligeros golpes y girando el conjunto hasta obtener peso constante en cada tamiz.
- Para el agregado grueso, por ser mayor la cantidad, el total de la muestra se pasará por cada tamiz.
- Cada cantidad retenida de agregado se pesa, incluyendo lo que queda en la base; además se deberá pesar el total del material antes de comenzar la operación y compararla con la suma de los retenidos en las mallas, que como se explicó, esta diferencia no deberá exceder el 0.3%

CUADRO N° 07: Análisis Granulométrico del Agregado Fino

TAMICES	ABERTURA	PESO	%RETENIDO	%RETENIDO	% QUE	ESPE	CIFIC.	DESCRIPCION DE LA MUEST	RA
ASTM	mm	RETENIDO	PARCIAL	ACUMULADO	PASA				
3"	76.200							Muestra : Agregado Fino	
2 1/2"	63.500								
2"	50.600							Cantera: ARUNTA	
1 1/2"	38.100								
1"	25.400								
3/4"	19.050								
1/2"	12.700								
3/8"	9.525	0.00	0.00	0.00	100.00	10	00		
1/4"	6.350								
No4	4.760	59.90	8.89	8.89	91.11	95	100		
No8	2.380	89.10	13.22	22.11	77.89	80	100		
<u>No10</u>	2.000								
No16	1.190	76.60	11.37	33.48	66.52	50	85		
No20	0.840								
No30	0.590	96.00	14.25	47.73	52.27	25	60		
<u>No40</u>	0.420							Peso de la Muestra:	
No 50	0.300	112.30	16.67	64.40	35.60	10	30	673.8 gr.	
No60	0.250							Modulo de Fineza :	2.6
No80	0.180								
No100	0.149	146.70	21.77	86.17	13.83	2	10	OBSERVACIONES:	
No200	0.074	57.90	8.59	94.76	5.24	0	5	La muestra consiste de	
		35.30	5.24	100.00	0.00			partículas angulares y	
TO	TAL	673.80						sub angulares.	

FUENTE: Elaboración propia

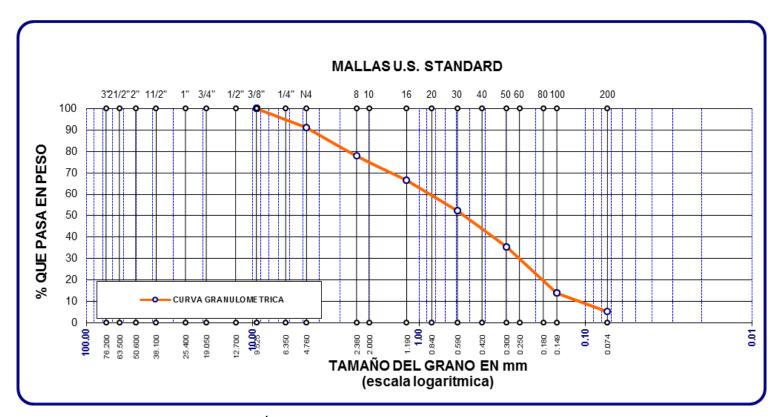


FIGURA N°20: CURVA GRANULOMÉTRICA - AGREGADO FINO.

# **ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**



**FIGURA N°21:** La muestra para someterse al tamizado fue lavada y secada por un periodo de 24 horas.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°22: Se vierte el agregado fino a los tamices.



**FIGURA N°23:** Se comienza el proceso con ligeros golpes y girando el conjunto hasta obtener peso constante en cada tamiz.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°24:** Cada cantidad retenida de agregado se pesa, incluyendo lo que queda en la base.

CUADRO Nº 08. Análisis Granulométrico del Agregado Grueso

TAMICES	ABERTURA	PESO	%RETENIDO	%RETENIDO	% QUE	ESPE	CIFIC.	DESCRIPCION DE LA MUESTRA
ASTM	mm	RETENIDO	PARCIAL	ACUMULADO	PASA		67	
3"	76.200							Muestra: Agregado Grueso
2 1/2"	63.500							Cantera: Arunta -
2"	50.600							
1 1/2"	38.100							
1"	25.400	0.00	0.00	0.00	100.00	1	00	
3/4"	19.050	563.00	7.26	7.26	92.74	90	100	
1/2"	12.700	2966.00	38.23	45.49	54.51			
3/8"	9.525	2563.00	33.04	78.52	21.48	20	55	
1/4"	6.350							
No4	4.760	1569.00	20.22	98.75	1.25	0	10	
No8	2.380	97.30	1.25	100.00	0.00	0	5	
<u>No10</u>	2.000							
<u>No16</u>	1.190							
No20	0.840							
<u>No30</u>	0.590							Peso de la Muestra:
No40	0.420							90529,5 gr.
No 50	0.300							
No60	0.250							Tamaño Maximo 3/4"
No80	0.180							
No100	0.149							OBSERVACIONES:
No200	0.074							La muestra consiste de
								grava chancada
TC	TAL	7758.30						

FUENTE: Elaboración propia

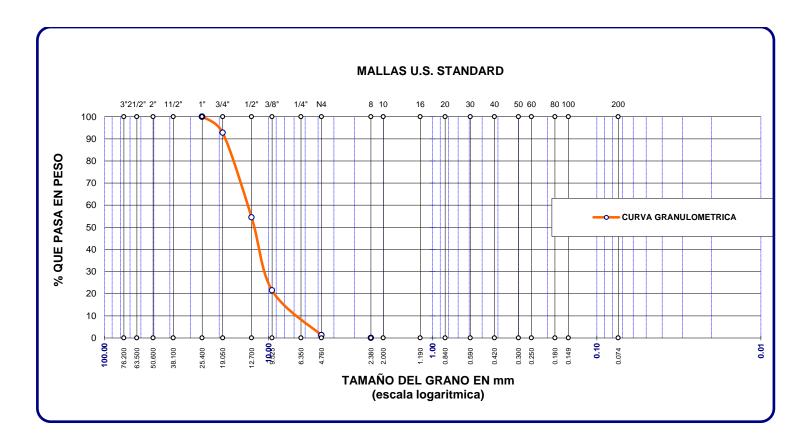


FIGURA N°25: CURVA GRANULOMÉTRICA – AGREGADO GRUESO.

# **ANÁLISIS GRANULOMÉTRICO**



**FIGURA N°26:** La muestra para someterse al tamizado fue lavada y secada por un periodo de 24 horas.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°27: Se vierte el agregado grueso a los tamices.



**FIGURA N°28:** Se comienza el proceso con ligeros golpes y girando el conjunto hasta obtener peso constante en cada tamiz.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°29:** Cada cantidad retenida de agregado se pesa, incluyendo lo que queda en la base.

#### C. PESO ESPECÍFICO Y ABSORCIÓN DE LOS AGREGADOS FINOS

El método de ensayo de peso específico, tiene la determinación de la densidad promedio de una cantidad de partículas de agregado grueso, no incluyendo el volumen de vacíos entre las partículas.

#### **EQUIPO UTILIZADO:**

- Balanza
- Picnómetro
- Molde cónico (cono de absorción)
- Varilla para apisonado metálica
- Bandejas
- Equipo que proporcione calor a una intensidad moderada

#### **DESCRIPCIÓN DEL PROCESO**

- Se escoge una muestra, confirmándose que es el material pasante de la malla Nº 4, a continuación este material se sumerge en el agua por un periodo de 24 horas para lograr su saturación.
- Una vez saturado, se decanta cuidadosamente al agua y comienza el proceso de secado, poniendo el material fino en un recipiente metálico y suministrándole calor a través de una cocinilla eléctrica graduable tratando, todo el tiempo, de que este proceso sea homogéneo y constante.
- A continuación se toma el material y se rellena el tronco de cono cuidadosamente y se apisona sin mayor fuerza con 25 golpes sobre la superficie, se retira el cono y se verificará el primer desmoronamiento lo cual indica el estado saturado superficialmente seco (S.S.S.) del agregado, que es el objetivo de esta sección del ensayo.
- Se toma el material resultante del proceso anterior y se introduce una cantidad adecuada, en la fiola previamente tarado y se determina su peso; en seguida se llena de agua hasta un 90% aproximadamente de su capacidad y se retira el aire atrapado girando la fiola y sometiéndolo a baño maría.
- Finalmente la fiola llena hasta el total de su capacidad se pesa, se decanta nuevamente el agua y el agregado se retira a una tara para ser secado al horno por 24 horas y se determina también el peso seco de este material.

ECUACIÓN Nº 02: Peso específico aparente.

Peso específico aparente = 
$$\frac{A}{B + S - C}$$

ECUACIÓN Nº 03: Peso específico aparente (S.S.S.).

Peso específico aparente (S. S. S. ) = 
$$\frac{S}{B + S - C}$$

ECUACIÓN Nº 04: Peso específico nominal.

Peso específico nominal = 
$$\frac{A}{B + A - C}$$

ECUACIÓN Nº 05: Absorción.

Absorción = 
$$\frac{S - A}{A} * 100$$

Dónde:

A: Peso seco de la muestra.

B: Peso del frasco + agua.

C: Peso del frasco + agua + muestra.

S: Peso de la muestra saturada con superficie seca.

**CUADRO N° 09:** Peso Específico – Agregado Fino.

MUESTRA Nº		1	2	
Peso de la fiola + muestra + Agua	gr.	791.1	791.3	
Peso de la fiola + Agua	gr.	666.7	666.8	
Peso de la muestra (sss)	gr.	200.0	200.0	
Volumen desplazado	cc.	75.6	75.5	
Peso específico	gr/cc.	2.646	2.649	
Promedio	gr.cc.	2.647		

FUENTE: Elaboración propia.

CUADRO Nº 10: Absorción – Agregado Fino.

MUESTRA №		1	2	
Peso de la muestra (sss)	gr.	200.0	201.0	
Peso de la muestra seca	gr.	196.4	198.3	
Peso del Agua	gr.	3.6	2.7	
Porcentaje de Absorción	%	1.83	1.36	
Promedio	%	1.59		

FUENTE: Elaboración propia.

# PESO ESPECÍFICO Y ABSORCIÓN



**FIGURA N°30:** Se escoge una muestra, confirmándose que es el material pasante de la malla Nº 4.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°31:** Se toma el material y se rellena el tronco de cono cuidadosamente y se apisona con 25 golpes sobre la superficie, se retira el cono y se verificará el primer desmoronamiento.



**FIGURA N°32:** Se toma el material resultante del proceso anterior y se introduce una cantidad adecuada, en la fiola.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°33:** La fiola previamente tarado y se determina su peso; en seguida se llena de agua hasta un 90% aproximadamente de su capacidad.



**FIGURA N°34:** Se retira el aire atrapado girando la fiola y sometiéndolo a baño maría.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°35: Finalmente la fiola lleno hasta el total de su capacidad se pesa.

## D. PESO ESPECÍFICO Y ABSORCIÓN DE LOS AGREGADOS

#### **EQUIPO UTILIZADO:**

- Horno 105 +/- 5 °C
- Recipientes
- Balanza
- Probeta graduada

#### **DESCRIPCIÓN DEL PROCESO**

- Se obtiene una muestra representativa de 3kg para un TMN de 3/4, la cual se satura por 24 horas, en seguida se retira el agregado cuidadosamente y se vierte sobre un paño absorbente.
- Seguidamente para obtener su estado saturado superficialmente seco mediante secado manual, se toma cierto porcentaje de la muestra S.S.S., aproximadamente 600gr, se pesa y se introduce este material a un recipiente que está sumergido en agua y que pende de una balanza de precisión adecuada, se determina su peso sumergido y a este mismo material se seca en un horno por 24 horas y se determina su peso seco.

**ECUACIÓN N° 02:** Peso específico aparente.

Peso específico aparente = 
$$\frac{A}{B-C}$$

ECUACIÓN Nº 03: Peso específico aparente (S.S.S.).

Peso específico aparente (S. S. S. ) = 
$$\frac{B}{B-C}$$

ECUACIÓN Nº 04: Peso específico nominal.

Peso específico nominal = 
$$\frac{A}{A-C}$$

ECUACIÓN Nº 05: Absorción.

Absorción = 
$$\frac{B-A}{A} * 100$$

Donde:

A: Peso al aire de la muestra seca al horno. (Gr.)

B: Peso de la muestra S.S.S. (Gr.)

C: Peso en el agua de la muestra saturada. (Gr.)

CUADRO N° 11: Peso Específico – Agregado Grueso.

DESCRIPCION		GRAVA		
MUESTRA Nº		1	2	3
Peso de la Muestra Seca	gr.	322.4	323.5	320.5
Volumen Inicial	gr.	500.0	500.0	500.0
Volumen Final	g.	621.5	620.1	619.9
Volumen desplazado	CC.	121.5	120.1	119.9
Peso específico	gr/cc.	2.653	2.694	2.673
Peso específico Promedio	gr/cc.		2.673	

FUENTE: Elaboración propia.

CUADRO Nº 12: Absorción – Agregado Grueso.

MUESTRA №		1	2	
Peso de la muestra (sss)	gr.	672.0	598.0	
Peso de la muestra seca	gr.	665.3	591.9	
Peso del Agua	gr.	6.7	6.1	
Porcentaje de Absorción	%	1.01	1.03	
Promedio	%	1.02		

# PESO ESPECÍFICO Y ABSORCIÓN



 $\textbf{FIGURA N°36:} \ \ \textbf{Se toma cierto porcentaje de la muestra, aproximadamente 600gr.}$ 

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°37: Se pesa y se introduce este material a un recipiente.



**FIGURA N°38:** El recipiente esta sumergido en agua y que pende de una balanza de precisión adecuada.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°39:** A continuación este mismo material se seca en un horno por 24 horas y se determina, también, su peso seco.

#### E. PESO UNITARIO DE LOS AGREGADOS

Este ensayo nos ayuda a conocer el peso unitario del agregado en su condición compactada o suelta y calcular los huecos entre las partículas en una masa de agregado grueso, el tamaño del agregado tiene que estar por debajo de 5 pulgadas (125mm).

#### **EQUIPO UTILIZADO:**

- Balanza
- Varilla compactadora
- Recipientes de volúmenes adecuados.

#### **DESCRIPCIÓN DEL PROCESO:**

- Se escoge un molde de dimensiones adecuadas, de acuerdo al TMN del agregado, se determina su peso y dimensiones de tal manera que se pueda lograr su volumen.
- Para calcular el peso unitario compactado por apisonado del agregado se colocará el material en tres capas de igual volumen, de tal manera que colmen el molde; cada capa recibe un total de 25 golpes con el apisonador sin que este choque a la base o altere capas inferiores de agregado, finalmente se enrasa el molde con el mismo apisonador y se pesa el molde más agregado.
- Para determinar el peso unitario suelto del agregado, el procedimiento es similar, más en este caso no se utiliza el apisonador, solo se deja caer la muestra desde una altura no mayor a 2" desde el borde superior con una herramienta adecuada que puede ser una cuchara, se enrasa y pesa como en el caso anterior.
- El procedimiento es el mismo para el agregado grueso y fino; se usó también el mismo molde y para calcular vacíos en el agregado se usó el dato peso específico aparente el cual será hallado en el ensayo gravedad específica y absorción de los agregados gruesos.

TABLA Nº 13. Ensayo de Pesos Unitarios – Agregado Fino

Agregado Fino (Arena) Cantera :	Fino (Arena) Cantera :		SUELTO		V A	RILLA	DO
MUESTRA №		1	2	3	1	2	3
Peso del molde + la muestra seca	gr	11,530	11,650	11,450	12,010	12,220	12,050
Peso del molde	gr.	6,768	6,768	6,768	6,768	6,768	6,768
Peso de la muestra seca neta	gr.	4,762	4,882	4,682	5,242	5,230	5,176
Volumen del molde	CC.	3,230	3,230	3,230	3,230	3,230	3,230
Peso Unitario	gr/cc.	1.474	1.511	1.450	1.623	1.619	1.602
Promedio	gr/cc.		1.478			1.615	

FUENTE: Elaboración propia.

**TABLA N° 14.** Ensayo de Pesos Unitarios – Agregado Grueso

Agregado Grueso (Grava) Cantera		S	UELT	0	V A	RILLA	DO
MUESTRA Nº		1	2	3	1	2	3
Peso del molde + la muestra seca	gr	11,845	11,860	11,820	12,806	12,612	12,699
Peso del molde	gr.	6,768	6,768	6,768	6,768	6,768	6,768
Peso de la muestra seca neta	gr.	5,077	5,092	5,052	6,038	5,844	5,931
Volumen del molde	cc.	3,230	3,230	3,230	3,230	3,230	3,230
Peso Unitario	gr/cc.	1.572	1.576	1.564	1.869	1.809	1.836
Promedio	gr/cc.		1.571			1.838	

## PESO UNITARIO SUELTO – AGREGADO FINO



**FIGURA N°40:** Se escoge un molde de dimensiones adecuadas se determina su peso y dimensiones de tal manera que se pueda lograr su volumen.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°41: Se coloca la arena en el molde sin compactar.



**FIGURA N°42:** Una vez que esté lleno el molde enrasar la superficie con la varilla y se pesa el molde contenido de arena.

## PESO UNITARIO COMPACTADO - AGREGADO FINO



**FIGURA N°43:** Primero se determina el peso y volumen del molde y luego se coloca la arena en tres capas.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°44:** En cada capa se empareja con la mano y se apisona con 25 golpes de manera uniforme.



**FIGURA N°45:** Una vez que esté lleno el molde se enrasa la superficie con el apisonador.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.

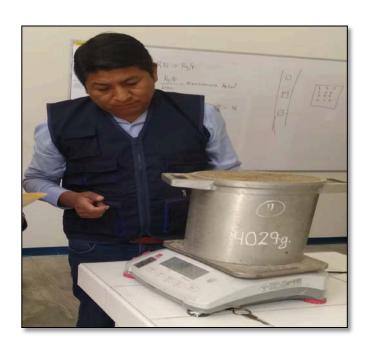


FIGURA N°46: Y finalmente se pesa el molde contenido con arena compactada.

## PESO UNITARIO SUELTO – AGREGADO GRUESO



FIGURA N°47: Primero se determina el peso y el volumen del molde.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°48: Colocar la piedra en el molde sin compactar.



**FIGURA N°49:** Una vez que esté lleno el molde enrasar la superficie con el apisonado.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°50:** Pesar el molde por la Balanza Electrónica el contenido con el agregado grueso.

## PESO UNITARIO COMPACTADO - AGREGADO GRUESO



**FIGURA N°51:** Primero se pesa el molde para luego colocar el agregado grueso. **FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°52: Se colocará el material en tres capas de igual volumen.



FIGURA N°53: Cada capa recibe un total de 25 golpes con el apisonador.

**FUENTE:** Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°54:** Sin que el apisonador choque a la base o altere capas inferiores de agregado.



FIGURA N°55: Se enrasa el molde con el mismo apisonador.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



FIGURA N°56: Finalmente se pesa el molde contenido con el agregado grueso.

# 4.6. DISEÑO DE MEZCLA DEL CONCRETO PERMEABLE CON Y SIN AGREGADO FINO.

#### A. DISEÑO DE MEZCLA TIPO I - SIN AGREGADO FINO

#### PROCEDIMIENTO:

1) Hallar la masa seca total de los agregados:

ECUACIÓN Nº 06: Masa total de los agregados.

$$W_{Ts} = Pu_a * V_t$$

Dónde,

**WTs**: Masa total de los agregados seco (kg).

**Pug**: Masa unitaria del agregado grueso (kg/m3).

Vt : Volumen total de la mezcla (m3).

Para el caso sin finos:

ECUACIÓN Nº 07: Masa total sin agregado fino.

$$W_{Ts} = W_{gs}$$

Dónde,

Wgs : Masa del agregado grueso seco (kg).

2) Hallar la masa del agregado grueso en estado natural:

ECUACIÓN Nº 08: Masa del agregado grueso.

$$W_{gen} = W_{gs} * (1 + \frac{\%Wg}{100})$$

Dónde,

Wgen : Masa del agregado grueso en estado natural (kg).%Wg : Humedad natural del agregado grueso (porcentaje).

3) Calcular el volumen de la pasta:

ECUACIÓN Nº 09: Volumen de la pasta.

$$V_p = V_t * \frac{\% Vp}{100}$$

Dónde,

**Vp**: Volumen de pasta cementante (m3).

**%Vp** : Porcentaje de pasta cementante (porcentaje).

4) Calcular el contenido de cemento en la mezcla:

ECUACIÓN Nº 10: Contenido de cemento de la mezcla.

$$C = \left(\frac{Vp}{\frac{1}{G_{ec}} + a/c}\right) * P_{ua}$$

Dónde,

**C**: Masa del cemento (kg).

a/c : Relación agua/cemento (adimensional).

**Pua**: Masa unitaria del agua (kg/m3).

**Gec**: Gravedad específica del cemento (adimensional).

5) Calcular el contenido de agua:

ECUACIÓN Nº 11: Contenido de Agua.

$$Am = C * {}^{a}/_{c} + W_{gs} * \left(\frac{\% Absg - \% Wg}{100}\right)$$

Donde,

Am : Masa del agua (kg).

**%Absg**: Porcentaje de absorción del agregado grueso (porcentaje).

Finalmente se hallaron los pesos para 1 m3:

- C (kg)
- Wgen (kg)
- Am (kg)

#### a) Modelo N° 01:

CUADRO Nº 15: Dosificación del modelo Nº 01.

DOSIFICACIÓN				
% finos	0			
% pasta cementante	20			
a/c	0.3			
Cantidad de Concreto	1.00	m3		
Densidad del agua	1000	kg/m3		
Peso Específico cemento	2.85	gr/cm3		

**FUENTE**: Elaboración propia

CUADRO Nº 16: Agregado grueso del modelo Nº 01.

AGREGADO GRUESO				
Peso unitario compactado	1.838	gr/m3		
Peso específico	2.673	gr/cm3		
% Absorción	1.02	%		
% Humedad	0.74	%		

FUENTE: Elaboración propia

Con estos valores se hallará la dosificación.

1) PESO DEL AGREGADO SECO
 WTs = 1615.00 kg
 2) AJUSTE A PESO SSS
 WTsss = 1626.95 kg
 3) PESO DEL AGREGADO GRUESO SSS
 WGsss = 1626.95 kg

4) PESO DEL AGREGADO GRUESO SECO

WGs = 1615.00 kg

5) DETERMINAR EL VOLUMEN DE LA PASTA

Vp = 0.2 m3

6) DETERMINAR EL CONTENIDO DE CEMENTO

C = 307.28 kg

7) DETERMINAR EL CONTENIDO DE AGUA

Am = 96.97 kg

**CUADRO N° 17:** VOLUMEN PARA TESTIGO (20 CM X 10 CM)

Volumen para testigo (20 cm x 10 cm)				
Vol 1 testigo	0.0016	m3		
Cemento	482.66	gr		
Agr. Grueso	2363.41	gr		
Agua	152.31	gr		

**FUENTE**: Elaboración propia

**CUADRO N° 18:** VOLUMEN PARA TESTIGO (30 CM X 15 CM)

Volumen para testigo (20 cm x 10 cm)				
Vol 1 testigo	0.0066	m3		
Cemento	2036.21	gr		
Agr. Grueso	9970.63	gr		
Agua	642.56	gr		

**FUENTE:** Elaboración propia

**CUADRO N° 19:** VOLUMEN PARA LOSA (40 CM X 40 CM X 10 CM)

	Volumen para testigo (20 cm x 10 cm)				
Vol 1 testigo	0.0066	m3			
Cemento	2036.21	gr			
Agr. Grueso	9970.63	gr			
Agua	642.56	gr			

**FUENTE**: Elaboración propia

Los volúmenes obtenidos tanto para el testigo de concreto de 15cm. x 30cm. como para la losa se calcularon con un 25% y 10% de desperdicio respectivamente.

#### B. DISEÑO DE MEZCLA TIPO II - CON AGREGADO FINO

Para el Tipo II con agregado Fino inicialmente se diseñaron 1 modelo (modelo N°2) variando el % de finos y % pasta cementante para ir probando tanto la permeabilidad como la resistencia a compresión.

Posteriormente debido a que las resistencias salían relativamente bajas se optó por hacer 2 modelos más (modelo N°3 y N°4) variando el % finos, % pasta cementante y la relación A/C.

#### PROCEDIMIENTO:

1) Hallar la masa seca total de los agregados :

ECUACIÓN Nº 12: Masa total seca de los agregados.

$$W_{Ts} = Pu_g * V_t$$

Dónde,

**WTs**: Masa total de los agregados seco (kg).

**Pug**: Masa unitaria del agregado grueso (kg/m3).

Vt : Volumen total de la mezcla (m3).

**2)** Posteriormente se calcula la masa total de los agregados saturados con superficie seca:

**ECUACIÓN Nº 13:** Masa total de los agregados saturados.

$$W_{Tsss} = W_{Ts} * (1 + \frac{\% Absg}{100})$$

Dónde,

WTsss: Masa total de los agreg. saturados con superficie seca (kg).

**%Absg**: Porcentaje de absorción del agregado grueso (porcentaje).

3) Hallar la masa del agregado fino saturado con superficie seca:

ECUACIÓN Nº 14: Masa del agregado fino.

$$W_{Fsss} = W_{Tsss} * \frac{\%F}{100}$$

Dónde,

WFsss : Masa del agregado fino saturado con superficie seca (kg).%F : Porcentaje de agregado fino que se usará en la mezcla

4) Calcular la masa seca del agregado fino:

ECUACIÓN Nº 15: Masa seca del agregado.

$$W_{Fs} = \frac{W_{Fsss}}{\left(1 + \frac{\%Absf}{100}\right)}$$

Dónde,

WFs: Masa del agregado fino seco (kg).

%Absf: Porcentaje de absorción del agregado fino (porcentaje).

5) Se calcula la masa del agregado fino en estado natural:

ECUACIÓN Nº 16: Masa del agregado fino.

$$W_{\text{Fen}} = W_{\text{Fs}} * (1 + \frac{\%Wf}{100})$$

Dónde,

WFen: Masa del agregado fino en estado natural (kg).

%Wf: Humedad natural del agregado fino (porcentaje).

6) Con la cantidad de agregado fino que se va a usar, se debe calcular la cantidad de agregado grueso necesaria. En este caso se descontará el material fino en estado saturado con superficie seca de la masa total de agregados en el mismo estado, con lo que se obtiene la masa del agregado grueso saturado con superficie seca que se utilizará en la mezcla:

ECUACIÓN Nº 17: Masa del agregado grueso saturado.

$$W_{GSSS} = W_{TSSS} - W_{FSSS}$$

Dónde,

**WGsss**: Masa del agregado grueso saturado con superficie seca (kg).

7) A continuación se calcula la masa del agregado grueso seco:

ECUACIÓN Nº 18: Masa del agregado grueso seco.

$$W_{Gs} = \frac{W_{Gsss}}{\left(1 + \frac{\% Absg}{100}\right)}$$

Dónde,

**WGs**: Masa del agregado grueso seco (kg).

**%Absg**: Porcentaje de absorción del agregado grueso (porcentaje).

8) Se calcula la masa del agregado grueso en estado natural:

ECUACIÓN Nº 19: Masa del agregado grueso.

$$W_{Gen} = W_{Gs} * (1 + \frac{\%Wg}{100})$$

Dónde,

Wgen : Masa del agregado grueso en estado natural (kg).%Wg : Humedad natural del agregado grueso (porcentaje).

Es importante notar que la cantidad de agregado grueso se ve disminuida, debido a que ese espacio es utilizado por el agregado fino incluido en la dosificación.

9) El volumen de pasta se lo va a determinar con la siguiente fórmula, una vez que se haya impuesto el porcentaje de pasta cementante que se va a utilizar. Este porcentaje deberá disminuir en 2% por cada 10% de agregado fino que se use en la mezcla bien compactada y en 1% por cada 10% de agregado fino que se use en la mezcla livianamente compactada,

**ECUACIÓN N° 20:** Volumen de pasta cementante.

$$V_{p} = V_{t} * \frac{\%Vp - \%}{100}$$

Dónde,

**Vp**: Volumen de pasta cementante (m3).

**%Vp**: Porcentaje de pasta cementante (porcentaje).

"> Porcentaje que se debe disminuir dependiendo de la cantidad de agregado fino (porcentaje).

10) Hallar el contenido del cemento:

ECUACIÓN Nº 21: Masa del cemento.

$$C = \left(\frac{Vp}{\frac{1}{G_{ec}} + a/c}\right) * P_{ua}$$

Dónde,

**C**: Masa del cemento (kg).

a/c : Relación agua/cemento (adimensional).

Pua: Masa unitaria del agua (kg/m3).

**Gec**: Gravedad específica del cemento (adimensional).

11) Se procede a calcular el contenido de agua:

ECUACIÓN Nº 22: Contenido del agua.

$$Am = C * {}^{a}/_{c} + W_{gs} * \left(\frac{\%Absg - \%Wg}{100}\right) + W_{fs} * \left(\frac{\%Absf - \%Wf}{100}\right)$$

Dónde,

Am : Masa del agua (kg).

**%Absg**: Porcentaje de absorción del agregado grueso (porcentaje).

%Absf: Porcentaje de absorción del agregado fino (porcentaje).

Finalmente se hallaron los valores de:

- C (kg)

- Wfen (kg)

- Wgen (kg)

- Am (kg)

A continuación detallaremos el procedimiento del modelo N°4 ya que dieron mejores resultados al momento de hacer las pruebas de concreto en cuanto a la permeabilidad y resistencia a la compresión. Los modelos restantes (N°2, N°3 y N°5) sólo se especificarán los datos generales (% finos, % pasta cementante y relación A/C) y las cantidades obtenidas de los materiales en 1m3.

# b) Modelo N° 02:

Datos necesarios:

CUADRO N° 23: Dosificación del modelo N° 02.

DOSIFICACIÓN				
% finos	2.50			
% pasta cementante	22			
a/c	0.3			
Cantidad de Concreto	1.00	m3		
Densidad del agua	1000	kg/m3		
Peso Específico cemento	2.85	gr/cm3		

**FUENTE:** Elaboración propia.

CUADRO N° 21: Pesos para un metro cúbico de mezcla.

LOS PESOS PARA 1M3 SON:					
Contenido de cemento=	330.32	kg			
Agregado fino=	38.02	kg			
Agregado grueso=	1467.02	kg			
Contenido de agua=	103.48	kg			

# c) Modelo N° 03:

CUADRO N° 22: Dosificación para el modelo N° 03.

DOSIFICACIÓN		
% finos	5.00	
% pasta cementante	24	
a/c	0.3	
Cantidad de Concreto	1.00	m3
Densidad del agua	1000	kg/m3
Peso Específico cemento	2.85	gr/cm3

**FUENTE:** Elaboración propia.

**CUADRO N° 23:** Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°03.

LOS PESOS PARA 1M3 SON:			
Contenido de cemento=	353.37	kg	
Agregado fino=	76.04	kg	
Agregado grueso=	1429.41	kg	
Contenido de agua=	109.99	kg	

# d) Modelo N° 04:

Datos necesarios:

CUADRO N° 24: Dosificación para el modelo N° 04.

DOSIFICACIÓN			
% finos	8.00		
% pasta cementante	28		
a/c	0.3		
Cantidad de concreto	1.00	m3	
Densidad del agua	1000	kg/m3	
Peso Específico cemento	2.85	gr/cm3	

FUENTE: Elaboración propia

**CUADRO N° 25:** Resultados de los ensayos de los agregados.

AGREGADO GRUESO		AGREGADO FINO		
Peso unitario comp.	1.838	Peso unitario	1.615	gr/cm3
Peso específico	2.673	Peso específico	2.647	gr/cm3
% Absorción	1.02	% Absorción	1.59	%
% Humedad	0.74	% Humedad	1.48	%

FUENTE: Elaboración propia

Con estos valores se hallará la dosificación:

## 1) PESO DEL AGREGADO SECO

WTs = 1615.00 kg

2) AJUSTE A PESO SSS

WTsss = 1631.47 kg

3) PESO DEL AGREGADO FINO SSS

WFsss = 130.51 kg

4) PESO DEL AGREGADO FINO SECO

WFs = 128.57 kg

**AGREGADO FINO ESTADO NATURAL:** 

Wfen = 130.47 kg

5) PESO DEL AGREGADO GRUESO SSS

WGsss = 1500.96 kg

6) PESO DEL AGREGADO GRUESO SECO

WGs = 1485.80 kg

7) AGREGADO GRUESO ESTADO NATURAL:

Wgen = 1496.79 kg

8) DETERMINAR EL VOLUMEN DE LA PASTA

 $Vp = 0.2650 \, \text{m}3$ 

9) DETERMINAR EL CONTENIDO DE CEMENTO

C = 407.14 kg

10) DETERMINAR EL CONTENIDO DE AGUA

Am = 125.64 kg

**CUADRO N° 26:** Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°04.

### FINALMENTE LOS PESOS PARA 1M3 SON:

Contenido de cemento =	407.14	kg
Agregado fino =	121.66	kg
Agregado grueso =	1384.27	kg
Contenido de agua =	125.64	kg

**FUENTE:** Elaboración propia.

CUADRO N° 27: Volumen de mezcla del modelo N°04.

DETERMINAR VOLUMENES			
Vol. Agregado grueso =	0.5310	m3	
Vol. Agregado fino =	0.0476	m3	
Vol. Cemento =	0.1429	m3	
Vol. Agua =	0.1221	m3	
Volumen total =	0.8436	m3	

**CUADRO N° 28:** Volumen para testigo (20cm x 10cm) del modelo N°04.

VOLUMEN PARA TESTIGO (20 CM X 10 CM)		
Vol. 1 testigo	0.0016	m3
Cemento	639.52	gr
Agr. Fino	191.10	gr
Agr. Grueso	2174.34	gr
Agua	197.34	gr

**FUENTE**: Elaboración propia.

**CUADRO N° 29.** Volumen para testigo (30cm x 15cm) del modelo N°04.

VOLUMEN PARA TESTIGO (30 CM X 15 CM)		
Vol. 1 testigo	0.0066	m3
Cemento	2697.97	gr
Agr. Fino	806.20	gr
Agr. Grueso	9172.98	gr
Agua	832.54	gr

FUENTE: Elaboración propia.

**CUADRO N° 30:** Volumen para losa (40cm x 40cm x 10cm) del modelo N°04.

VOLUMEN PARA LOSA				
(40 CM X 4	(40 CM X 40 CM X 10 CM)			
Vol. para 1 losa	0.0176	m3		
Cemento	7165.71	gr		
Agr. Fino	2141.23	gr		
Agr. Grueso	24363.08	gr		
Agua	2211.20	gr		

**FUENTE:** Elaboración propia.

CUADRO N° 31: Volumen para testigo (20cm x 10cm).

VOLUMEN PARA TESTIGO		
(20 (	CM X 10 CM)	
Vol. 1 testigo	0.0016	M3
Cemento	639.52	gr
Agr. Fino	191.10	gr
Agr. Grueso	2174.34	gr
Agua	197.34	gr

**FUENTE:** Elaboración propia.

**CUADRO N° 32:** Volumen para testigo (30cm x 15cm).

<b>VOLUMEN PARA TESTIGO</b>		
(30 (	CM X 15 CM)	
Vol. 1 testigo	0.0066	m3
Cemento	2697.97	gr
Agr. Fino	806.20	gr
Agr. Grueso	9172.98	gr
Agua	832.54	gr

**FUENTE:** Elaboración propia.

CUADRO N° 33: Volumen para testigo (40cm x 40cm x 10cm).

VOLUMEN PARA LOSA			
(40 CM X 40 CM X 10 CM)			
Vol. para 1	0.0176	m3	
losa			
Cemento	7165.71	gr	
Agr. Fino	2141.23	gr	
Agr. Grueso	24363.08	gr	
Agua	2211.20	gr	

# e) Modelo N° 05:

CUADRO N° 34: Dosificación para el modelo N° 05.

DOSIFICACIÓN			
% finos	10.00		
% pasta cementante	30		
a/c	0.3		
Cantidad de hormigón	1.00	m3	
Densidad del agua	1000	kg/m3	
Peso Específico cemento	2.85	gr/cm3	

Fuente: Elaboración propia

**CUADRO N° 35:** Pesos para un metro cúbico de mezcla del modelo N°05.

LOS PESOS PARA 1M3 SON:						
Contenido de cemento =	430.19	kg				
Agregado fino =	152.08	kg				
Agregado grueso =	1354.17	kg				
Contenido de agua =	132.23	kg				

**CUADRO N° 36:** Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 1.

N°	DESCRIPCION PROBETAS	FECHA DE MOLDEO	EDAD Dias	FECHA DE ROTURA	LECTURA DEL DIAL EN kg/cm2.	DIAMETRO (ø)	AREA cm2	RESISTENCIA  Kgr./cm2	DISEÑO f' c = Kg/cm2.	% RESISTENCIA
1	ESPECIMEN 1/ SIN A RENA	18/10/2017	7	25/10/2017	8,444.00	15.00	176.715	47.78	100	47.78
2	ESPECIMEN 1/ SIN ARENA	18/10/2017	14	01/11/2017	11,102.00	15.00	176.715	62.82	100	62.82
3	ESPECIMEN 1/ SIN A RENA	18/10/2017	28	15/11/2017	16,350.00	15.00	176.715	92.52	100	92.52

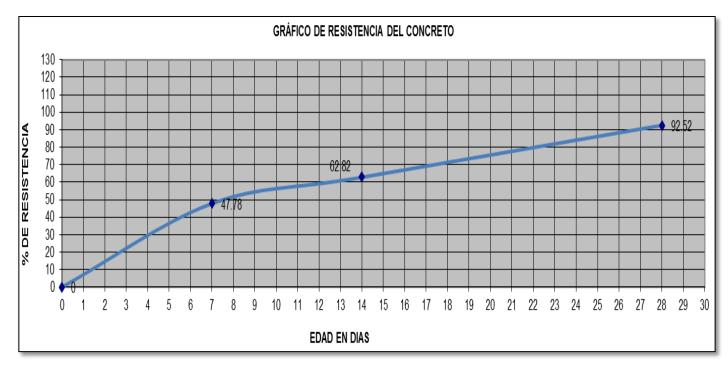


FIGURA N°57: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 1.

**CUADRO N° 37:** Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 2.

No	DESCRIPCION PROBETAS	FECHA DE MOLDEO	EDAD Dias	FECHA DE ROTURA	LECTURA DEL DIAL EN kg/cm2.	DIAMETRO (ø)	AREA	RESISTENCIA Kgr./cm2	DISEÑO f' c = Kg/cm2.	% RESISTENCIA
	ESPECIMEN - CON ARENA	18/10/2017	7	25/10/2017	18,611.00	15.00	176.715	105.32	100	105.32
2	ESPECIMEN - CON ARENA	18/10/2017	14	01/11/2017	20,697.00	15.00	176.715	117.12	100	117.12
3	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	28	15/11/2017	22,069.00	15.00	176.715	124.88	100	124.88

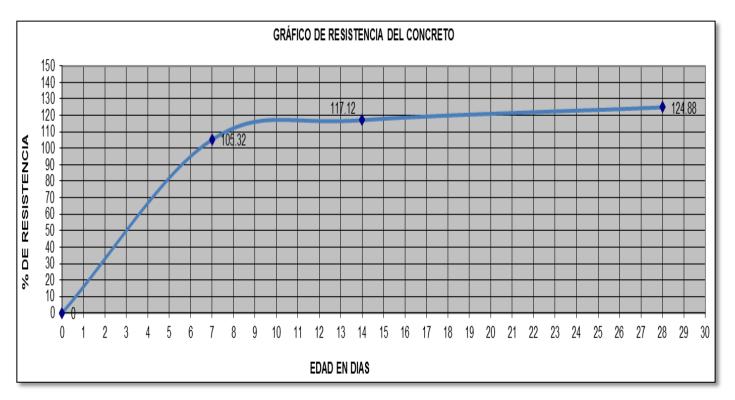


FIGURA N°58: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 2.

**CUADRO N° 38:** Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 3.

N	DESCRIPCION PROBETAS	FECHA DE MOLDEO	EDAD Dias	FECHA DE ROTURA	LECTURA DEL DIAL EN kg/cm2.	DIAMETRO (ø)	AREA cm2	RESISTENCIA Kgr./cm2	DISEÑO f' c = Kg/cm2.	% RESISTENCIA
	1 ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	7	25/10/2017	19,179.00	15.00	176.715	108.53	100	108.53
:	2 ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	14	01/11/2017	21,971.00	15.00	176.715	124.33	100	124.33
[;	3 ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	28	15/11/2017	26,361.00	15.00	176.715	149.17	100	149.17

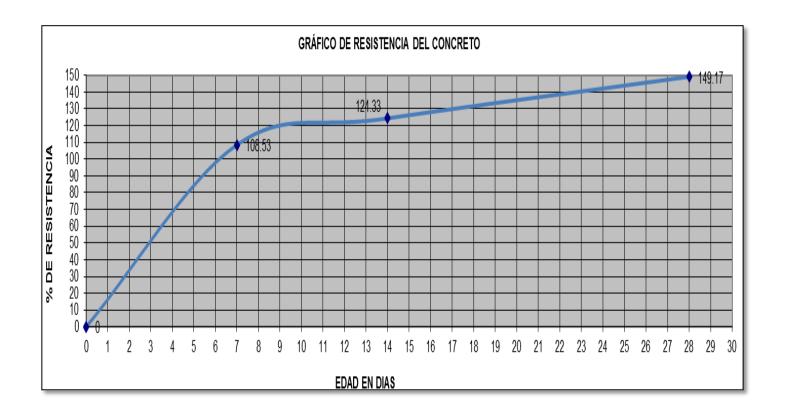


FIGURA N°59: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 3.

**CUADRO N° 39:** Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 4.

N	DESCRIPCION PROBETAS	FECHA DE MOLDEO	EDAD Dias	FECHA DE ROTURA	LECTURA DEL DIAL EN kg/cm2.	DIAMETRO (ø)	AREA cm2	RESISTENCIA Kgr./cm2	DISEÑO f' c = Kg/cm2.	% Resistencia
1	ESPECIMEN - CON ARENA	18/10/2017	7	25/10/2017	18,705.00	15.00	176.715	105.85	100	105.85
2	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	14	01/11/2017	23,585.00	15.00	176.715	133.46	100	133.46
3	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	28	15/11/2017	27,150.00	15.00	176.715	153.64	100	153.64

**FUENTE:** Elaboración propia.

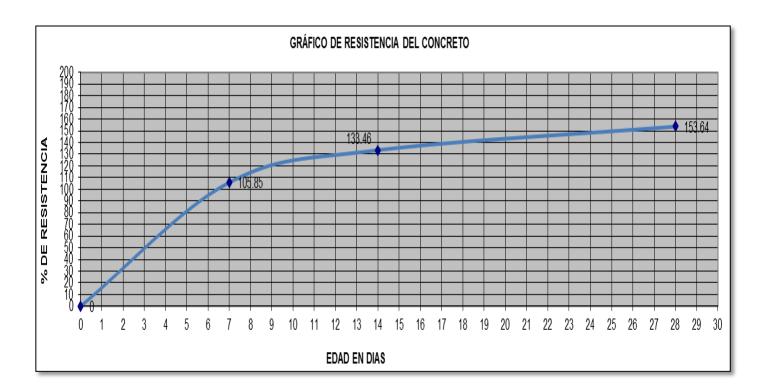


FIGURA N°60: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 4.

**TABLA N° 40:** Pruebas de resistencia a la compresión – Punto 5.

No	DESCRIPCION PROBETAS	FECHA DE MOLDEO	EDAD Dias	FECHA DE ROTURA	LECTURA DEL DIAL EN kg/cm2.	DIAMETRO (ø)	AREA cm2	RESISTENCIA Kgr./cm2	DISEÑO f' c = Kg/cm2.	% RESISTENCIA
1	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	7	25/10/2017	17,860.00	15.00	176.715	101.07	100	101.07
2	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	14	01/11/2017	22,480.00	15.00	176.715	127.21	100	127.21
3	ESPECIMEN - CON A RENA	18/10/2017	28	15/11/2017	26,590.00	15.00	176.715	150.47	100	150.47

**FUENTE:** Elaboración propia.

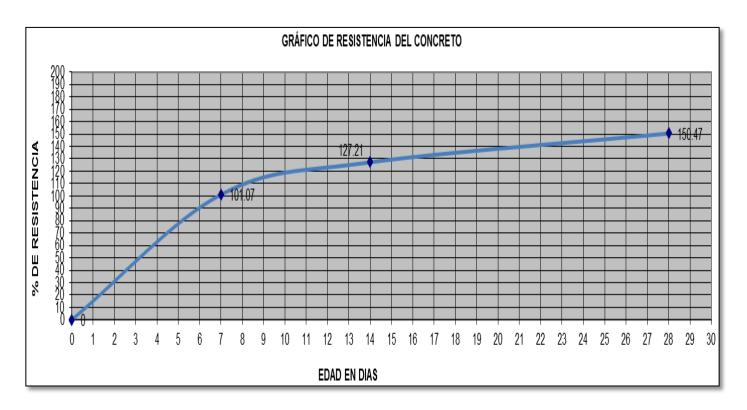


FIGURA N°61: Gráfico de resistencia del concreto – Punto 5.

#### 4.7. PERMEABLILIDAD.

Para llevar a cabo las pruebas de permeabilidad se debe realizar un cilindro de 101,6mm de diámetro y por 116,4mm de altura; se decidió utilizar un tamaño diferente de cilindro porque es suficiente para el dato que se quiere obtener, se realizó dichas pruebas en cilindros de 20 por 10 cm ya que probablemente sea proporcional por tener características de densidad y compactación similares; además se ajusta a la recomendación del ACI.

Antes de iniciar la prueba, los cilindros fueron envueltos en plástico para que encajaran de mejor manera en el permeámetro, además de evitar que durante la prueba el agua se moviera entre el tubo y el espécimen.

El parámetro se construyó tomando como base la recomendación dada en el ACI 522R-10, donde se habla de un permeámetro de carga variable utilizado en una investigación realizada por Neithalath et al. En 2006.

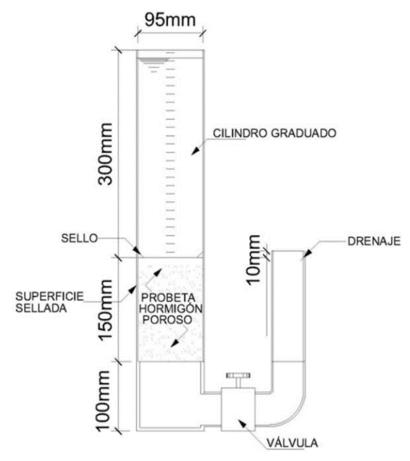


FIGURA N°62: Permeámetro de carga variable tomado del ACI 522R-10.

FUENTE: Informe Tesis, Yovana Diaz Silva.

Para el cálculo de la permeabilidad de los especímenes se utilizó la siguiente ecuación:

ECUACION N° 23: Permeabilidad en permeámetro de carga variable.

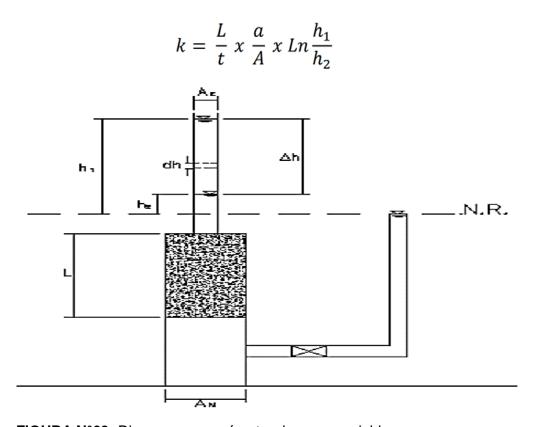


FIGURA N°63: Diagrama permeámetro de carga variable.

**FUENTE**: Metodología diseño concretos permeables respectivas - ENSAYO DE PERMEABILIDDAD.

#### 4.8. INFILTRACION.

La prueba de infiltración se realiza en la loseta como homóloga de la de permeabilidad en el laboratorio. Para llevar a cabo esta prueba se utilizó la norma ASTM C1701; donde se indica que para áreas de hasta 2 500 m2 se debe realizar la prueba en tres lugares distintos. Se debe utilizar un aro como el que se ve en la Figura 22 con marcas a los 10 mm y 15 mm donde se mantendrá el nivel de agua durante la prueba. Finalmente, obtenidos los datos, se procede a realizar el cálculo de la infiltración con la Ecuación 6.

FIGURA N°64: Dimensiones del aro de infiltración.

**FUENTE:** Metodología diseño concretos permeables respectivas - ENSAYO DE PERMEABILIDDAD.



**FIGURA N°65:** Vertimos agua en el aro y calculamos el tiempo de filtración. **FUENTE:** Metodología diseño concretos permeables respectivas - ENSAYO DE PERMEABILIDDAD.

CUADRO N°41: Permeabilidad de las losas de concreto.

COEFICIENTE DE PERMEABILIDAD (K								
N° de muestra	L (cm)	A (cm2)	a (cm2)	h1 (cm)	h2 (cm)	t (seg)	Ln (h1/h2)	k (cm/seg)
1	15	90.00	90.00	30	26	9	0.143	0.270
2	15	90.00	90.00	30	26	10	0.143	0.243
3	15	90.00	90.00	30	26	11	0.143	0.221
4	15	90.00	90.00	30	26	10	0.143	0.243
5	15	90.00	90.00	30	26	9	0.143	0.270
6	15	90.00	90.00	30	26	9	0.143	0.270
7	15	90.00	90.00	30	26	10	0.143	0.243
8	15	90.00	90.00	30	26	11	0.143	0.221
9	15	90.00	90.00	30	26	10	0.143	0.243
10	15	90.00	90.00	30	26	8	0.143	0.304
Promedio								

#### **ENSAYO DE INFILTRACION**



FIGURA N°66: Losa de dimensiones 40cm x 40cm x 10cm.

FUENTE: Elaboración Propia, 2017.



**FIGURA N°67:** Colocamos en la base un aro el cual tenemos su área y en otro envase una cantidad de agua.



**FIGURA N°68:** Vertimos una cantidad de agua en el aro y calculamos el tiempo de filtración sobre la losa.

## CAPÍTULO V DISCUSIÓN

El diseño de concreto permeable si es aplicable para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna, ya que los resultados fueron los esperados, a continuación discutiremos detalladamente como fue la cuantificación de resultados que obtuvimos después someterlo a diferentes ensayos In Sito y en gabinete.

Se realizó los ensayos de laboratorio con agregados que pertenecen a la cantera Arunta del distrito Coronel Gregorio Abarracan Lanchipa de la ciudad de Tacna. Se trabajó con piedra chancada de ½" y arena fina, a fin de someterlos a diferentes ensayos y obtener sus propiedades físicas y mecánicas, se realizaron los ensayos como peso unitario suelto y varillado en agregado fino obteniendo un promedio de 1,478 gr/cc y 1,615 gr/cc, peso unitario suelto y varillado en agregado grueso obteniendo un promedio de 1,571 gr/cc y 1,838 gr/cc.; peso específico en agregado fino obteniendo un promedio de 2,647 gr/cc, peso específico en agregado grueso obteniendo un promedio de 2,673 gr/cc.; contenido de humedad en agregado fino obteniendo un promedio de 1,48%, contenido de humedad en agregado grueso obteniendo un promedio de 0,74%.; análisis granulometría y relación de vacíos.

Los cuales nos fueron de importancia para realizar los diseños de mezclas con agregado fino y sin agregado fino con una resistencia de 100kg/cm2, así mismo se hicieron testigos de concreto a una edad específica (7, 14, 28 días) para medir su resistencia a la compresión obteniendo resultados que se acercan a lo proyectado, obteniendo en el diseño de mezcla sin agregado fino resistencias a la compresión de 47.78, 62.82 y 92.52 kg/cm2 respectivamente y un promedio en diseños de mezclas con agregado fino resistencias a la compresión de 105.19, 125.53 y 151.10 kg/cm2.

También se realzo dos losas de concreto permeable para medir su permeabilidad obteniendo un promedio de 0.25 cm/seg en diseños de mezclas sin agregado fino y un promedio de 0.00 cm/seg en diseños de mezclas con agregado fino.

#### CONCLUSIONES

- El concreto permeable diseñado con los agregados de la cantera Arunta, son óptimos para el diseño del concreto permeable y su aplicación para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de Tacna.
- Los agregados de la cantera Chahua Arunta son óptimos para el diseño del concreto permeable en la ciudad de Tacna.
- El diseño de mezcla diseñado es óptimo para el concreto permeable, cuando solo se considera agregado grueso en su composición.
- La relación entre la resistencia a la compresión y la permeabilidad del concreto permeable adopta una forma lineal, por lo que si la resistencia aumenta la permeabilidad disminuye.

#### **RECOMENDACIONES**

- Se recomienda para un futuro estudio realizar el diseño de mezcla para el concreto permeable utilizando otro agregado grueso, con el motivo de verificar su comportamiento.
- Ser recomienda tener cuidado en los procedimientos de instalación del concreto permeable, debido a que esto afectaría directamente en su comportamiento.
- La implementación de sistemas de drenaje complementarios a pavimentos que utilicen las mezclas de concreto permeable, esto con el fin de ver el verdadero impacto ambiental que podrían generar.
- Para la realización de concreto permeable, es necesario realizar estudios enfocados a la normatividad de diseño y al desarrollo de métodos de ensayo.

### REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

American Concrete Institute 309R. (2005). *Guide for Consoidation of Concrete*. Estados Unidos de America: Ing. Raul Huerta Martinez.

American Concrete Institute 522R. (2010). *Reporte 522R:10 Reporte en Concreto Permeable*. Estados Unidos de America: ACI.

EPA. (1999). Storm Water Technology Fact Sheet, Porous Pavement, EPA 832-99-. Washington, D.C., Estados Unidos de America: Municipal Technology Branch.

Guizado, A; Curi,E. (2011). Evaluación del concreto permeable con una alternativa para el control de las aguas pluviales en vias locales y pavimentos especiales en la costa noeste del Perú. Lima: Pontificia Universidad Católica del Perú.

institute, A. c. (2011). Pervious concrete. ACI International: ACI 522R Report.

Meininger, R. (1988). No fines pervious concrete for paving. Concrete International, 20-27.

Mendoza, C. (2009). *Estudio experimental de concretos permeables con agregados andesiticos*. Mexico: Universidad nacional autonoma de Mexico.

Paine, J. (1992). *Portland cement pervious pavement construction*. Esados Unidos de America: Concrete Construction Journal.

Perú, M. d. (2008). *Manual para el diseño de carreteras pavimentadas de bajo volumen de transito* . Lima: Aprobado por la Resolución Ministerial Nº 305-2008-MTC/02.

Tennis, P., Leming, M., & Akers, D. . (2004). *Pervious Concrete Pavements*. Estados Unidos de America: Portland Cement Association.

# **ANEXOS**

TABLA N° 42: Matriz de Consistencia.

PROBLEMA DE INVESTIGACION	OBJETIVOS	HIPÓTESIS	IDENTIFICACION DE VARIABLES E INDICADORES		
Problema General:	Objetivo General:	Hipótesis General:			
¿Cuál es el comportamiento del concreto permeable aplicada para pavimentos de bajo volumen de tránsito en la ciudad de	Diseñar un concreto permeable con los agregados que mayormente se utilizan de la ciudad, con la finalidad de aplicarlo para		Variable Independiente:  DISEÑO DE CONCRETO PERMEABLE.		
Tacna?	pavimentos de bajo volumen de tránsito.	para pavimentos de bajo volumen de tránsito.			
Problema Específico:	Objetivos Específico	Hipótesis Especifica:	Indicador:		
¿Cuáles son las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de la cantera Chahua - Arunta para un diseño de concreto permeable?	Estudiar y cuantificar los resultados de los ensayos de laboratorio para obtener las propiedades físicas y mecánicas de los agregados de la cantera Chahua - Arunta del distrito Gregorio Albarracín de la ciudad de Tacna.	Los agregados de la cantera Chahua - Arunta son óptimos y están en los parámetros para el diseño del concreto permeable.	Consiste en realizar un Diseño de Mezcla para Concreto Permeable, usando los Agregads de la Cantera Chahua - Arunta.		
		Para que el diseño de mezcla tenga una	Variable Dependiente:		
<ol> <li>¿Qué diseño de mezcla se aplicaría para obtener un buen concreto permeable usando los agregados de la cantera Chahua - Arunta?</li> </ol>	Realizar diseños de mezclas para un concreto permeable con agregado fino y sin agregado fino de la cantera Chahua - Arunta.	buena dosificación y el concreto permeable sea óptimo, se considera poco o nada de agregado fino en su composición.	APLICACIÓN PARA PAVIMENTOS DE BAJO VOLUMEN DE TRANSITO EN LA CIUDAD DE TACNA-2017.		
2			Indicador:		
3. ¿¿Cuál de las dos losas diseñadas con y sin agregado fino cumplen con la permeabilidad requerida para un concreto permeable?	obtiene del diseño del concreto permeable	La permeabilidad es óptimo cuando el concreto permeable no considera en su composición agregado fino.	Verificar el comportamiento del Diseño Concreto Permeable Aplicado para Pavimentos de Bajo Volumen de transito en la Ciudad de Tacna.		

FUENTE: Elaboración propia.