

FACULTAD DE INGENIERÍA

Escuela Académico Profesional de Ingeniería Civil

Tesis

**Evaluación del efecto de las diferentes gradaciones
discontinuas del agregado en el desempeño de mezclas
asfálticas en Huancayo 2021**

Pierre Harrison Martinez Arisaca

Para optar el Título Profesional de
Ingeniero Civil

Huancayo, 2021

ÍNDICE

| | |
|---|------|
| PORTADA | 1 |
| DEDICATORIA | ii |
| AGRADECIMIENTO..... | iii |
| ÍNDICE..... | iv |
| LISTA DE TABLAS..... | vii |
| LISTA DE FIGURAS..... | ix |
| RESUMEN..... | xii |
| ABSTRACT..... | xiii |
| INTRODUCCIÓN..... | xiv |
| CAPÍTULO I PLANTEAMIENTO DEL ESTUDIO | 16 |
| 1.1. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA..... | 16 |
| 1.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA..... | 19 |
| 1.2.1. PROBLEMA GENERAL..... | 19 |
| 1.2.2. PROBLEMAS ESPECÍFICOS | 19 |
| 1.3. OBJETIVO GENERAL..... | 19 |
| 1.3.1. OBJETIVOS ESPECÍFICOS | 19 |
| 1.4. JUSTIFICACIÓN E IMPORTANCIA..... | 20 |
| 1.4.1. JUSTIFICACIÓN PRÁCTICA | 20 |
| 1.4.2. JUSTIFICACIÓN ECONÓMICA | 20 |
| 1.4.3. JUSTIFICACIÓN METODOLÓGICA..... | 21 |
| 1.4.4. JUSTIFICACIÓN TEÓRICA | 21 |
| 1.4.5. IMPORTANCIA | 22 |
| 1.5. DELIMITACIÓN DE LA INVESTIGACIÓN..... | 23 |
| 1.5.1. DELIMITACIÓN ESPACIAL | 23 |
| 1.5.2. DELIMITACIÓN TEMPORAL | 23 |
| 1.5.3. DELIMITACIÓN CONCEPTUAL | 24 |
| 1.6. HIPÓTESIS Y DESCRIPCIÓN DE VARIABLES | 24 |

| | | |
|--|---|----|
| 1.6.1. | HIPÓTESIS GENERAL | 24 |
| 1.6.2. | HIPÓTESIS ESPECÍFICAS..... | 24 |
| CAPÍTULO II MARCO TEÓRICO | | 26 |
| 2.1. | ANTECEDENTES DEL PROBLEMA..... | 26 |
| 2.1.1. | ANTECEDENTES NACIONALES | 26 |
| 2.1.2. | ANTECEDENTES INTERNACIONALES | 30 |
| 2.2. | BASES TEÓRICAS | 35 |
| 2.2.1. | ESTRUCTURA DEL PAVIMENTO ASFÁLTICO | 35 |
| 2.2.2. | MEZCLAS ASFÁLTICAS EN CALIENTE..... | 41 |
| 2.2.3. | MÉTODO DE DISEÑO PARA MAC - HMA..... | 47 |
| 2.2.4. | TIPOS DE MEZCLA ASFÁLTICA | 49 |
| 2.2.5. | ENSAYOS DE DESEMPEÑO | 54 |
| 2.2.6. | LIGANTE ASFÁLTICO | 57 |
| 2.3. | DEFINICIÓN DE TÉRMINOS BÁSICOS | 59 |
| CAPÍTULO III METODOLOGÍA DE LA INVESTIGACIÓN | | 60 |
| 3.1. | MÉTODOS Y ALCANCE DE LA INVESTIGACIÓN | 60 |
| 3.1.1. | MÉTODO DE INVESTIGACIÓN..... | 60 |
| 3.1.2. | NIVEL..... | 60 |
| 3.1.3. | TIPO..... | 61 |
| 3.2. | DISEÑO DE LA INVESTIGACIÓN..... | 61 |
| 3.3. | POBLACIÓN Y MUESTRA | 62 |
| 3.3.1. | POBLACIÓN | 62 |
| 3.3.2. | MUESTRA..... | 62 |
| 3.3.3. | MUESTREO..... | 62 |
| 3.4. | TÉCNICAS DE RECOLECCIÓN DE DATOS..... | 63 |
| 3.5. | INTRUMENTO DE RECOLECCIÓN DE DATOS..... | 63 |
| 3.6. | VARIABLES..... | 63 |
| 3.2.1. | VARIABLE INDEPENDIENTE..... | 63 |

| | | |
|----------------------------------|---|-----|
| 3.2.2. | VARIABLES DEPENDIENTES..... | 63 |
| 3.7. | OPERACIONALIZACIÓN..... | 64 |
| CAPÍTULO IV RESULTADOS | | 65 |
| 4.1. | DESCRIPCIÓN DE LA SELECCIÓN DE MATERIALES..... | 65 |
| 4.1.1. | CONTROL DE CALIDAD DE LOS AGREGADOS | 67 |
| 4.1.2. | ANÁLISIS GRANULOMÉTRICOS DE LOS AGREGADOS | 68 |
| 5.1. | RESULTADOS DEL ESTUDIO..... | 76 |
| 5.1.1. | OE 1 - DISEÑO POR TIPO DE MEZCLA | 77 |
| 5.1.2. | OE 2 – PROPIEDADES MECÁNICAS POR TIPO DE MEZCLA | 90 |
| 5.1.3. | OE 3 – DESEMPEÑO POR TIPO DE MEZCLA | 115 |
| 5.1.4. | OG – DESEMPEÑO DE LAS GRADACIONES DISCONTINUAS | 138 |
| 5.2. | ANÁLISIS ESTADÍSTICO | 146 |
| 5.3. | DISCUSIÓN DE RESULTADOS..... | 156 |
| CONCLUSIONES..... | | 158 |
| RECOMENDACIONES | | 160 |
| REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS | | 162 |
| ANEXOS..... | | 165 |
| ANEXO 1. | PANEL FOTOGRÁFICO..... | 165 |
| ANEXO 2. | CERTIFICADOS DE LABORATORIO..... | 176 |
| ANEXO 3. | MATRIZ DE CONSISTENCIA..... | 200 |

LISTA DE TABLAS

| | |
|--|-----|
| Tabla 1: Operacionalización de la variable | 64 |
| Tabla 2: Resultados control de calidad del agregado grueso - Matahuasi | 67 |
| Tabla 3: Resultados control de calidad del agregado fino - Matahuasi..... | 68 |
| Tabla 4: Análisis granulométrico del agregado grueso de ½” - Matahuasi..... | 69 |
| Tabla 5: Análisis granulométrico del agregado fino procesado - Matahuasi..... | 71 |
| Tabla 6: Análisis granulométrico del agregado fino natural - Matahuasi..... | 73 |
| Tabla 7: Análisis granulométrico del agregado grueso de 3/8” - Matahuasi..... | 75 |
| Tabla 8: Mezcla de agregados para mezcla convencional tipo MAC 02..... | 77 |
| Tabla 9: Especificaciones MTC para mezcla convencional tipo MAC 02 | 78 |
| Tabla 10: Mezcla de agregados para mezcla discontinua tipo SMA 12..... | 80 |
| Tabla 11: Especificaciones VN para mezcla discontinua tipo SMA 12 | 81 |
| Tabla 12: Mezcla de agregados para mezcla discontinua tipo BBTM 11B..... | 83 |
| Tabla 13: Especificaciones EBADE para mezcla discontinua tipo BBTM 11B | 84 |
| Tabla 14: Mezcla de agregados para mezcla discontinua tipo HRA 35/14C..... | 86 |
| Tabla 15: Especificaciones S9000 para mezcla discontinua tipo HRA 35/14C | 87 |
| Tabla 16: Resumen de proporciones por tipo de mezcla asfáltica..... | 89 |
| Tabla 17: Propiedades mecánicas del MAC 02 por porcentaje de asfalto | 91 |
| Tabla 18: Resumen OCA de las propiedades mecánicas del MAC 02..... | 96 |
| Tabla 19: Propiedades mecánicas del SMA 12 por porcentaje de asfalto..... | 97 |
| Tabla 20: Resumen OCA de las propiedades mecánicas del SMA 12..... | 102 |
| Tabla 21: Propiedades mecánicas del BBTM 11B por porcentaje de asfalto | 103 |
| Tabla 22: Resumen OCA de las propiedades mecánicas del BBTM 11B | 108 |
| Tabla 23: Propiedades mecánicas del HRA 35/14C por porcentaje de asfalto | 109 |
| Tabla 24: Resumen OCA de las propiedades mecánicas del HRA 35/14C | 114 |
| Tabla 25: Ensayo de escurrimiento para SMA 12 con fibras de celulosa..... | 115 |

| | |
|--|-----|
| Tabla 26: Ensayo de escurrimiento para BBTM 11B con fibras de celulosa | 117 |
| Tabla 27: Ensayo de escurrimiento para HRA 35/14C..... | 119 |
| Tabla 28: Ensayo de resistencia al desgaste para MAC 02..... | 120 |
| Tabla 29: Ensayo de resistencia al desgaste para SMA 12..... | 121 |
| Tabla 30: Ensayo de resistencia al desgaste para BBTM 11B | 122 |
| Tabla 31: Ensayo de resistencia al desgaste para HRA 35/14C..... | 124 |
| Tabla 32: Ensayo de resistencia de esfuerzos a tensión para MAC 02..... | 126 |
| Tabla 33: Ensayo de resistencia de esfuerzos a tensión para SMA 12..... | 128 |
| Tabla 34: Ensayo de resistencia de esfuerzos a tensión para BBTM 11B | 130 |
| Tabla 35: Ensayo de resistencia de esfuerzos a tensión para HRA 35/14C | 132 |
| Tabla 36: Resumen general de la estabilidad (kg) por tipo de diseño | 139 |
| Tabla 37: Resumen general del flujo (mm) por tipo de diseño..... | 140 |
| Tabla 38: Resumen general de resistencia al desgaste (%) por tipo de diseño..... | 142 |
| Tabla 39: Resumen general del coeficiente TSR (%) por tipo de diseño..... | 144 |
| Tabla 40: Resumen general del coeficiente TSR (%) por tipo de diseño..... | 145 |
| Tabla 41: Datos descriptivos de estabilidad (kg) para mezcla SMA 12 | 146 |
| Tabla 42: Prueba de normalidad de estabilidad (kg) para mezcla SMA 12 | 148 |
| Tabla 43: Correlación de estabilidad (kg) – asfalto (%) para mezcla SMA 12..... | 150 |
| Tabla 44: Datos descriptivos del flujo (mm) para mezcla SMA 12..... | 151 |
| Tabla 45: Prueba de normalidad del flujo (mm) para mezcla SMA 12..... | 153 |
| Tabla 46: Correlación del flujo (mm) – asfalto (%) para mezcla SMA 12..... | 154 |

LISTA DE FIGURAS

| | |
|---|----|
| Figura 1: Ahuellamiento por baja resistencia a la deformación permanente | 18 |
| Figura 2: Vía en mal estado reflejando la susceptibilidad a la humedad y desgaste ... | 18 |
| Figura 3: Paquete estructural del pavimento asfáltico por capas..... | 36 |
| Figura 4: Esfuerzos compresionales | 39 |
| Figura 5: Esfuerzos tensionales | 40 |
| Figura 6: Distribución de esfuerzos por tipo de pavimento..... | 40 |
| Figura 7: Cronología del envejecimiento del CAP PEN..... | 43 |
| Figura 8: Comportamiento elástico | 44 |
| Figura 9: Comportamiento viscoso..... | 45 |
| Figura 10: Estructura granulométrica de una mezcla densa | 51 |
| Figura 11: Estructura granulométrica de una mezcla abierta..... | 52 |
| Figura 12: Estructura granulométrica de una mezcla discontinua..... | 52 |
| Figura 13: Diseños asfálticos por tipo de mezcla granulométrica | 53 |
| Figura 14: Obtención del cemento asfáltico CAP PEN..... | 57 |
| Figura 15: Ubicación satelital de la planta chancadora Matahuasi | 66 |
| Figura 16: Curva granulométrica de pasantes del agregado grueso 1/2"..... | 70 |
| Figura 17: Curva granulométrica de pasantes del agregado fino procesado | 72 |
| Figura 18: Curva granulométrica de pasantes del agregado fino natural | 74 |
| Figura 19: Curva granulométrica de pasantes del agregado grueso 3/8"..... | 76 |
| Figura 20: Curva de mezcla de agregados convencional por MAC 02..... | 79 |
| Figura 21: Curva de mezcla de agregados discontinua por SMA 12 | 82 |
| Figura 22: Curva de mezcla de agregados discontinua por BBTM 11B | 85 |
| Figura 23: Curva de mezcla de agregados discontinua por HRA 35/14C | 88 |
| Figura 24: Resumen de curvas granulométricas por tipo de mezcla asfáltica..... | 90 |
| Figura 25: Vacíos (%) por porcentaje de asfalto del diseño MAC 02..... | 93 |

| | |
|---|-----|
| Figura 26: Estabilidad (kg) por porcentaje de asfalto del diseño MAC 02 | 93 |
| Figura 27: Flujo (mm) por porcentaje de asfalto del diseño MAC 02 | 94 |
| Figura 28: Peso específico (gr/cm ³) por porcentaje de asfalto diseño MAC 02..... | 95 |
| Figura 29: VMA (%) por porcentaje de asfalto del diseño MAC 02..... | 95 |
| Figura 30: VFA (%) por porcentaje de asfalto del diseño MAC 02..... | 96 |
| Figura 31: Vacíos (%) por porcentaje de asfalto del diseño SMA 12..... | 99 |
| Figura 32: Estabilidad (kg) por porcentaje de asfalto del diseño SMA 12 | 99 |
| Figura 33: Flujo (mm) por porcentaje de asfalto del diseño SMA 12 | 100 |
| Figura 34: Peso específico (gr/cm ³) por porcentaje de asfalto diseño SMA 12..... | 101 |
| Figura 35: VMA (%) por porcentaje de asfalto del diseño SMA 12..... | 101 |
| Figura 36: VFA (%) por porcentaje de asfalto del diseño SMA 12..... | 102 |
| Figura 37: Vacíos (%) por porcentaje de asfalto del diseño BBTM 11B..... | 105 |
| Figura 38: Estabilidad (kg) por porcentaje de asfalto del diseño BBTM 11B..... | 105 |
| Figura 39: Flujo (mm) por porcentaje de asfalto del diseño BBTM 11B..... | 106 |
| Figura 40: Peso específico (gr/cm ³) porcentaje de asfalto diseño BBTM 11B..... | 107 |
| Figura 41: VMA (%) por porcentaje de asfalto del diseño BBTM 11B | 107 |
| Figura 42: VFA (%) por porcentaje de asfalto del diseño BBTM 11B | 108 |
| Figura 43: Vacíos (%) por porcentaje de asfalto del diseño HRA 35/14C | 111 |
| Figura 44: Estabilidad (kg) por porcentaje de asfalto del diseño HRA 35/14C..... | 111 |
| Figura 45: Flujo (mm) por porcentaje de asfalto del diseño HRA 35/14C..... | 112 |
| Figura 46: Peso específico (gr/cm ³) porcentaje asfalto diseño HRA 35/14C..... | 113 |
| Figura 47: VMA (%) por porcentaje de asfalto del diseño HRA 35/14C..... | 113 |
| Figura 48: VFA (%) por porcentaje de asfalto del diseño HRA 35/14C | 114 |
| Figura 49: Gráfica del índice de escurrimiento para SMA 12..... | 116 |
| Figura 50: Gráfica del índice de escurrimiento para BBTM 11B | 118 |
| Figura 51: Diagrama del ensayo de resistencia al desgaste para MAC 02 | 121 |
| Figura 52: Diagrama del ensayo de resistencia al desgaste para SMA 12 | 122 |

| | |
|---|-----|
| Figura 53: Diagrama del ensayo de resistencia al desgaste para BBTM 11B..... | 123 |
| Figura 54: Diagrama del ensayo de resistencia al desgaste para HRA 35/14C..... | 125 |
| Figura 55: Diagrama del coeficiente TSR para MAC 02..... | 127 |
| Figura 56: Diagrama del coeficiente TSR para SMA 12..... | 129 |
| Figura 57: Diagrama del coeficiente TSR para BBTM 11B..... | 131 |
| Figura 58: Diagrama del coeficiente TSR para HRA 35/14C..... | 134 |
| Figura 59: Gráfica de resistencia a la deformación permanente MAC 02..... | 135 |
| Figura 60: Gráfica de resistencia a la deformación permanente SMA 12..... | 136 |
| Figura 61: Gráfica de resistencia a la deformación permanente BBTM 11B..... | 137 |
| Figura 62: Gráfica de resistencia a la deformación permanente HRA 35/14C..... | 138 |
| Figura 63: Resumen general gráfico de la estabilidad (kg) por tipo de diseño..... | 140 |
| Figura 64: Resumen general gráfico del flujo (mm) por tipo de diseño..... | 142 |
| Figura 65: Resumen general gráfico del desgaste (%) por tipo de diseño..... | 143 |
| Figura 66: Resumen general gráfico del coeficiente TSR por tipo de diseño..... | 144 |
| Figura 67: Resumen general gráfico de deformación máxima por diseño..... | 145 |
| Figura 68: Diagrama de bigotes de estabilidad (kg) para mezcla SMA 12..... | 149 |
| Figura 69: Diagrama de dispersión para estabilidad (kg) en mezcla SMA 12..... | 151 |
| Figura 70: Diagrama de bigotes del flujo (mm) para mezcla SMA 12..... | 154 |
| Figura 71: Diagrama de dispersión para el flujo (mm) en mezcla SMA 12..... | 155 |

RESUMEN

La aparición de fallas tempranas en el pavimento asfáltico reduce la comodidad, la seguridad y la eficiencia de una vía. En la región de Huancayo, el agrietamiento por susceptibilidad a la humedad, el desgaste originado por tráfico y el ahuellamiento por deformaciones permanentes son factores que comprometen directamente al desempeño del pavimento asfáltico. Por ello el objetivo principal de esta investigación es evaluar el efecto de las gradaciones discontinuas del agregado en el desempeño de mezclas asfálticas que permitan cumplir con altos estándares de calidad. Considerando el estricto cumplimiento de la normativa nacional vigente y procurando cumplir con estándares internacionales mediante la aplicación de gradaciones discontinuas en la mezcla asfáltica en caliente.

El adecuado análisis del desempeño de una mezcla asfáltica discontinua demanda una meticulosa elaboración del diseño de mezcla a evaluar, teniendo en consideración que para la investigación se proyectan a comparar tres distintos tipos de gradación discontinua (SMA, BBTM y HRA), con un diseño de mezcla densa convencional. El proceso de la obtención de resultados presenta un orden donde en primera instancia se realiza la selección de materiales que cumplieron con los requerimientos para agregados finos y gruesos. Con los agregados seleccionados se realiza el diseño para cada tipo de gradación, obteniendo mezclas que procuren cumplir con las disposiciones de la normativa nacional Marshall y al mismo tiempo cumplan también con los requerimientos de las normativas internacionales de referencia respecto de los ensayos de desempeño a los que se sometieron los distintos tipos de mezcla. Adicionalmente se trabajaron con tres tipos distintos de ligante asfáltico (asfalto 85-100, asfalto con polímeros y asfalto con caucho) debido a los requerimientos especificados para mezclas asfálticas discontinuas por las normativas internacionales de referencia.

Finalizando la investigación al llegar a los objetivos planteados, se concluyó que la mezcla discontinua tipo SMA12 presenta las mejores propiedades mecánicas y un mejor desempeño en comparación con las mezclas discontinuas tipo BBTM11B y HRA35/14C cumpliendo con los estándares de calidad especificados en la normativa internacionales de referencia y cumpliendo también con los requerimientos de la normativa nacional. Respecto de la mezcla densa convencional analizada se obtuvo que cumplió con todos los requerimientos normativos nacionales, pero presentó un mal comportamiento al ser sometido a los distintos ensayos de desempeño con un coeficiente TSR de 60.77% y una pérdida de masa de 22.22% que no cumple con los requerimientos de calidad.

Palabras clave. Desempeño de mezcla, gradación discontinua, mezcla convencional.

ABSTRACT

The appearance of early failures in the asphalt pavement reduces the comfort, safety and efficiency of a road. In the Huancayo region, cracking due to susceptibility to humidity, wear caused by traffic and rutting due to permanent deformations are factors that directly compromise the performance of asphalt pavement. Therefore, the main objective of this research is to evaluate the effect of discontinuous gradations of the aggregate on the performance of asphalt mixtures that meet high quality standards. Considering strict compliance with current national regulations and trying to comply with international standards by applying discontinuous gradations in hot asphalt mix.

The adequate performance analysis of a discontinuous asphalt mix demands a meticulous elaboration of the mix design to be evaluated, taking into consideration that for the investigation three different types of discontinuous gradation (SMA, BBTM and HRA) are projected to be compared, with a design of conventional dense mix. The process of obtaining results presents an order where in the first instance the selection of materials that met the requirements for fine and coarse aggregates is made. With the selected aggregates, the design is carried out for each type of gradation, obtaining mixtures that seek to comply with the provisions of the Marshall national regulations and at the same time also comply with the requirements of the international standards of reference regarding performance tests to the that the different types of mixture were subjected. Additionally, three different types of asphalt binder were used (85-100 asphalt, asphalt with polymers and asphalt with rubber) due to the requirements specified for discontinuous asphalt mixtures by the international reference standards.

Completing the investigation when reaching the proposed objectives, it was concluded that the discontinuous mix type SMA12 presents the best mechanical properties and a better performance compared to the discontinuous mixes type BBTM11B and HRA35 / 14C, complying with the quality standards specified in international regulations. reference and also complying with the requirements of national regulations. Regarding the conventional dense mixture analyzed, it was obtained that it complied with all the national regulatory requirements, but presented a bad behavior when subjected to the different performance tests in comparison with the discontinuous grading mixtures.

Keywords. Mixing performance, discontinuous grading, conventional mixing.