EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVÁ.

CAMILO JOSE AGUILAR CARRILLO JOHN MICHAEL VELASQUEZ BURGOS

PROGRAMA DE INGENIERIA

BOGOTA D.C.

2015

EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVÁ.

CAMILO JOSE AGUILAR CARRILLO JOHN MICHAEL VELASQUEZ BURGOS

Trabajo de grado para optar título de Ingeniero Civil

TUTORA

MARISOL NEMOCÓN RUIZ

INGENIERA CIVIL

UNIVERSIDAD CATOLICA DE COLOMBIA
FACULTAD DE INGENIERIA
PROGRAMA DE INGENIERIA CIVIL
BOGOTA
2015



Atribución-NoComercial 2.5 Colombia (CC BY-NC 2.5)

La presente obra está bajo una licencia: **Atribución-NoComercial 2.5 Colombia (CC BY-NC 2.5)**Para leer el texto completo de la licencia, visita:

http://creativecommons.org/licenses/by-nc/2.5/co/

Usted es libre de:

Compartir - copiar, distribuir, ejecutar y comunicar públicamente la obra

hacer obras derivadas

Bajo las condiciones siguientes:



Atribución — Debe reconocer los créditos de la obra de la manera especificada por el autor o el licenciante (pero no de una manera que sugiera que tiene su apoyo o que apoyan el uso que hace de su obra).



No Comercial — No puede utilizar esta obra para fines comerciales.

Nota de aceptación:
Director de Investigación
Ing. Marisol Nemocón Ruiz
Asesor Metodológico
Ing. Richard Moreno Barreto
Firma del jurado

AGRADECIMIENTOS

Los autores expresan sus agradecimientos:

A la ingeniera Marisol Nemocón Ruiz, Docente del programa de Ingeniería Civil y Coordinadora del Trabajo, por su apoyo, tiempo y dedicación en la orientación de este trabajo.

A todas aquellas personas que de una u otra manera, nos brindaron su colaboración para poder llevar a cabo este trabajo.

CONTENIDO

	Pag.
INTRODUCCION	11
1. ANTECEDENTES	12
2. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA	
2.1. DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA	13
2.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA	
3. OBJETIVOS	
3.1. OBJETIVO GENERAL	14
3.2. OBJETIVOS ESPECIFICOS	14
4. JUSTIFICACION	15
5. DELIMITACION	
5.1. ESPACIO	16
5.2. TIEMPO	16
5.3. CONTENIDO	16
5.4. ALCANCE	16
6. MARCO REFERENCIAL	
6.1. MARCO TEÓRICO	
6.2. MARCO CONCEPTUAL	
7. METODOLOGÍA	
7.1. TIPO DE ESTUDIO	
7.2. FUENTES DE INFORMACIÓN	
8. UBICACIÓN DEL PROYECTO	
8.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA DE LA LOCALIDAD DE PUENTE AR 24	
8.2. UBICACIÓN GEOGRAFICA DE LA LOCALIDAD DE KENNEDY	25
8.3. UBICACIÓN GEOGRÁFICA DE LA LOCALIDAD DE ENGATIVÁ	26
9. ENSAYO DE FENOLFTALEÍNA EN LOS PUENTES DE LAS LOCALID DE PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVÁ	
10. DIOXIDO DE CARBONO (CO ₂) PRESENTE EN EL AIRE, DE LOCALIDADES DE PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA	
11. RESULTADOS Y ANÁLISIS DE RESULTADOS DEL ENSAYO	
12. ARTICULOS SOBRE CARBONATACION EN ESTRUCTURAS CONCRETO ARMADO	

12.	.1. ANÁLISIS DE LOS ARTÍCULOS	91
13.	CONCLUSIONES	93
14.	BIBLIOGRAFIA	94

LISTA DE ILUSTRACIONES

Ilustración 1 Imagen de Bogotá D.C. y principales localidades	23
Ilustración 2 Principales avenidas en la localidad de Puente Aranda	
Ilustración 3 Principales avenidas en la localidad de Kennedy	25
Ilustración 4 Principales avenidas en la localidad de Engativá	26
Ilustración 5 Estaciones de Monitoreo del Aire en Bogotá D.C	64
Ilustración 6 Red de monitoreo de calidad del aire de Bogotá D.C. (RMCAB)	65
Ilustración 7 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Mon	itoreo
Puente Aranda	69
Ilustración 8 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Mon	itoreo
Carvajal	69
Ilustración 9 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Mon	itoreo
La Ferias.	70

LISTA DE GRAFICOS

Grafico 1 Concentración de CO2 en las zonas de estudio	71
Grafico 2 Comparación de carbonatación en las zonas de estudio	72
Grafico 3 Porcentaje de Carbonatación en la zona de estudio	72
Grafico 4 Artículos leídos por categoría.	92

LISTA DE TABLAS

Tabla 1 Listado de los puentes a evaluar	27
Tabla 2 Ubicación Estaciones de Monitoreo de la RMCAB	66
Tabla 3 Contaminantes Registrados en las Estaciones de Monitoreo de la Ri	
	67
Tabla 4 Contaminantes Registrados en las Estaciones de Monitoreo de la R	
Tabla 5 Últimas Mediciones de las Estaciones de monitoreo de la RMCAB	
Tabla 6 Tabla Comparativa de carbonatación	71
Tabla 7 Artículos sobre carbonatación en estructuras de concreto armado	
Tabla 8 Categorización de los artículos leídos	91

INTRODUCCION

El presente trabajo se realiza como la continuación de una investigación ya realizada por compañeros del periodo académico inmediatamente anterior, que indagaron sobre el proceso de carbonatación, su avance, sus generalidades, y el por qué se produce. Ellos inspeccionaron algunos puentes de la ciudad de Bogotá y los compararon con las emisiones de CO₂ que está presente en la misma, para así hacer un mapa de clasificación de carbonatación para la ciudad de Bogotá. Nuestro equipo de trabajo continuara con esta labor de inspeccionar, comparar y clasificar tanto los puentes como la zona de emisiones de CO₂, en este caso en tres zonas ya estipuladas, como lo son las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá.

En primer lugar se analizará el avance de carbonatación de los puentes vehiculares (específicamente), esto se hace con el fin de generar un mapa de clasificación zonal de carbonatación en Bogotá, el grupo de trabajo indagará sobre las emisiones de dióxido de carbono emitido por los vehículos tanto privados como de servicio público, y de esta manera observar cómo afecta este gas en el avance de la carbonatación en las estructuras de concreto reforzado, de igual forma ayudará a continuar con esta labor de crear el mapa, para así prevenir y/o mitigar la carbonatación en las estructuras de concreto reforzado dependiendo la zona en la cual se construye, se hace énfasis en los puentes pues estos, en base al trabajo ya mencionado, son los que más sufren por las emisiones de CO₂ y principalmente sus apoyos, en quienes recae la mayor parte de material o gas contaminante.

En este proyecto se incluirá una revisión bibliográfica alrededor del tema de soluciones a patologías de tipo carbonatación, en estructuras de concreto armado (reforzado y pre-esforzado). Teniendo en cuenta el manejo que se le ha dado a este problema a nivel nacional e internacional, por medio de artículos de las instituciones de materiales, estructuras, concretos y demás, para así generar un mapa preciso y confiable que incluya más aspectos de efectos en el concreto y no solo la carbonatación.

1. ANTECEDENTES

La carbonatación es un fenómeno natural que ocurre todos los días en miles de estructuras de concreto en todo el mundo. Es un proceso bien comprendido que ha sido investigado y documentado perfectamente. En el concreto que no contiene acero de refuerzo, la carbonatación es, generalmente, un proceso de pocas consecuencias. Sin embargo, en el concreto reforzado, este proceso químico aparentemente inocuo, avanza lenta y progresivamente hacia adentro desde la superficie expuesta del concreto, y asalta al acero de refuerzo causando la corrosión. Aunque la carbonatación es una causa de la corrosión menos importante que los cloruros, no por ello es menos seria en términos del daño que provoca y del dinero que cuesta remediar sus efectos. ¹

Sin embargo la investigación de la carbonatación en el concreto ha permitido generar soluciones y estrategias para que este proceso no afecte progresivamente las estructuras de concreto, para tal caso, los puentes vehiculares.

-

¹ MONTANI, Rick. La carbonatación: enemigo olvidado del concreto [en línea] Bogotá [citado: 12, febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL: http://www.imcyc.com/revista/2000/dic2000/carbonatacion.htm>.

2. PLANTEAMIENTO DEL PROBLEMA

2.1. DESCRIPCIÓN DEL PROBLEMA

La carbonatación en el concreto es un problema coyuntural del mismo, este efecto que, aunque no es un problema mayor en cuanto a la resistencia misma de una estructura de concreto reforzado, se puede volver difícil de manejar y a su vez afectar seriamente la estructura si se deja avanzar este proceso.

Este avance de carbonatación, se produce por la presencia de dióxido de carbono en el ambiente circundante a la estructura, produciendo carbonato de calcio (CaCO₃), y este a su vez baja el pH y produce corrosión en la armadura.

2.2. FORMULACIÓN DEL PROBLEMA

Puesto que para saber cómo prevenir, mitigar o repara una edificación se necesita saber que tanta es la concentración de CO₂ presente en el ambiente circundante de la misma, se debe saber el área donde esté o estará la edificación y la concentración de CO₂ en el aire, para esto como continuación de un trabajo ya realizado se continua con la labor de registrar el avance de carbonatación en los puentes (que son las estructuras más afectadas por la carbonatación) para así cotejar esto mismo, y realizar así un mapa de que indique el mayor o menor avance de la carbonatación dependiendo la zona.

3. OBJETIVOS

3.1. OBJETIVO GENERAL

Evaluación de la Carbonatación presente en los puentes vehiculares ubicados en la zona de Puente Aranda, Kennedy y Engativá.

3.2. OBJETIVOS ESPECIFICOS

- Inspeccionar la presencia de carbonatación en los puentes de la zona de Puente Aranda, Kennedy y Engativá con el uso de fenolftaleína.
- Comparar la existencia de la carbonatación en los puentes con la emanación de gases en la zona en estudio.
- Inspeccionar sobre métodos y/o procesos para controlar, mitigar y/o evitar la carbonatación en el concreto.

4. JUSTIFICACION

La importancia del presente trabajo, es continuar con una investigación ya realizada para elaborar un mapa de avance de carbonatación teniendo en cuenta las emisiones de gases de dióxido de carbono y el análisis de los puentes en las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá en la ciudad de Bogotá D.C., puesto que no hay un documento que identifique la zona de mayor riesgo de carbonatación, para así tomar las medidas pertinentes tanto en procesos constructivos, de diseño y de mantenimiento, por eso se pondrá en evidencia lo peligroso que puede ser la carbonatación en estructuras de concreto reforzado, que estudios hay al respecto y como mitigar el avance de carbonatación en las estructuras.

Hoy en día, en nuestra sociedad, presentamos problemas de gran importancia que involucran un atraso en el crecimiento de las infraestructuras, a nivel nacional, de mercado y empresarial. Uno de los mayores problemas a los que nos enfrentamos en el Siglo XXI, es sin duda, la ausencia de mantenimiento por parte de las entidades encargadas de llevar a cabo dichos propósitos. Del mismo modo como se detectan bastantes problemas en la infraestructura vial de nuestro país, también se detectan en otras estructuras como lo son, para este caso, los puentes vehiculares.

5. DELIMITACION

5.1. ESPACIO

La comparación del avance de carbonatación se llevó acabo en los puentes vehiculares de la zona de Puente Aranda, Kennedy y Engativá de la ciudad de Bogotá.

5.2. TIEMPO

Este trabajo de investigación se llevó a cabo en un periodo de 4 meses que comprende del mes de febrero hasta mayo, en relación al primer periodo académico del año 2015.

5.3. CONTENIDO

Es necesario informar acerca del contenido establecido en este proyecto. Para ello, se ceñirá un poco más al seguimiento y a las actividades a realizar por parte de los elaboradores del trabajo final. Estos análisis van adjuntos al proyecto, en un formato creado particularmente por los elaboradores, en donde se registran la mayor cantidad de datos de principal importancia, como el registro fotográfico para cada estructura independiente, se indican una serie de observaciones específicas acerca del diagnóstico y estado de la infraestructura observada en campo y unas cuantas recomendaciones para controlar o mitigar el avance del deterioro.

5.4. ALCANCE

El alcance también juega un papel principal en este apartado, tanto es así, que nos encontramos frente a una delimitación bastante importante, pues, para este proyecto, aplica la investigación de las condiciones que están relacionadas de manera muy estrecha con la carbonatación en los puentes, así como también, se pretende, realizar un seguimiento sobre este fenómeno a nivel internacional, pues si bien es cierto, nos interesa de antemano, recoger y analizar los estudios, no sólo realizados en Colombia, sino también en otras partes del mundo, de tal manera que se pueda complementar la información existente y dejarla plasmada en el actual documento, cumpliendo con unos estándares de calidad suficientes como los correspondientes para un trabajo final de grado.

6. MARCO REFERENCIAL

6.1. MARCO TEÓRICO

El concreto armado fue considerado durante mucho tiempo el material ideal para las construcciones de estructuras, ya que aunaba en un sólo bloque, resistencia a la compresión y resistencia a la tracción (concreto y acero de armar), y además el medio protector del concreto preveía una larga vida al acero en su interior, pero la situación ideal era transitoria, y la Carbonatación hace su aparición degradando esa capacidad del concreto y expone al acero a la oxidación. En el proceso que conocemos bajo el nombre de CARBONATACIÓN, el anhídrido carbónico CO₂ existente en el aire penetra en los capilares del concreto y se combina con el hidróxido de calcio para formar carbonato de calcio. Esto provoca que la alcalinidad del concreto que originalmente tiene un valor de pH de12 a13 se reduce con el paso del tiempo.²

Según Rick Montani, en su artículo "La carbonatación enemigo olvidado del concreto", nos expresa que tan importante es esa pérdida del pH en el concreto, puesto que este es altamente alcalino, protege y resguarda el acero ante la corrosión, creando una capa de óxido sobre el acero que permanece estable dentro del concreto, cuando la carbonatación se presenta, esta capa se desestabilizada haciendo que ese mismo óxido de la capa empiece a corroer el acero que esta protege, aunque el proceso es lento, cuando es afectado o el avance ya es alto, es muy riesgoso para la estructura y costoso de reparar.

La identificación de este problema es clave en cualquier edificación, "en el concreto nuevo que tiene un pH de 12 a 13, se requieren aproximadamente de 7,000 a 8,000 partes por millón (ppm) de cloruros para comenzar la corrosión del acero ahogado. Sin embargo, si el pH baja a un rango de 10 a 11, el umbral de cloruro para la corrosión es significativamente menor -100 ppm o menos-".

La carbonatación en muy fácil de identificar, basta con aplicar una solución de fenolftaleína con una concentración de 1-2% diluida en alcohol, teniendo así que el concreto cambiará de matiz en donde no hay presencia de carbonatación, es decir, donde el concreto cambie a un color rosado es que no hay presencia de carbonatación en el concreto, y en donde no haya cambio se concluirá que este problema ya está avanzando por el concreto. Teniendo en cuenta el área en el cual se realiza la prueba, se podría definir qué tan avanzado está el proceso de

² La carbonatación, el primer cáncer del hormigón. [en línea] Bogotá [citado: 12, febrero, 2015] Disponible en internet: URL < http://civilgeeks.com/2011/10/02/la-carbonatacion-el-primer-cancer-del-hormigon-i/>.

³ MONTANI, Rick. La carbonatación: enemigo olvidado del concreto [en línea] Bogotá [citado: 12, febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL: http://www.imcyc.com/revista/2000/dic2000/carbonatacion.htm>.

carbonatación, en donde se estimula el porcentaje de área afectada y se compara con la total, para definir el porcentaje afectado por carbonatación.⁴

La carbonatación, no es solo por acción del CO₂ ambiental, sino también va desde el momento de la construcción que afectan en primera instancia que tan fuerte es la estructura a soportar este efecto, como son la porosidad, la calidad y cantidad del cemento, el nivel de compactación, el tipo y los tiempos de curado y la relación agua-cemento, se tiene que tener una buena mezcla y colocación del concreto en la etapa constructiva, ya que si se generan grietas en el fraguado y no se corrigen, pueden hacer que la carbonatación sea mucho más rápida y temprana. Las profundidades de carbonatación consideradas a lo largo de la vida útil de las estructuras no comprometen su durabilidad mientras no alcance la armadura, lo cual se garantiza siempre y cuando se cumplan los requisitos mínimos establecidos por la norma legal vigente. De hecho la carbonatación puede incluso resultar beneficiosa desde el punto de vista de la resistencia a tracción y a compresión del hormigón y, por supuesto, desde el punto de vista de la capacidad de recombinar CO₂.

_

⁴ MONTANI, Rick. La carbonatación: enemigo olvidado del concreto [en línea] Bogotá [citado: 12, febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL: http://www.imcyc.com/revista/2000/dic2000/carbonatacion.htm>.

6.2. MARCO CONCEPTUAL

- Carbonatación: La carbonatación del concreto, producto de la reacción del CO2 (dióxido de carbono) presente en el aire o agua con el hidróxido de calcio originado al hidratarse el cemento y que forman el carbono de calcio, aunque mejora la dureza superficial del concreto, origina contracción y disminuye el pH. Si el pH se baja a valores inferiores de 10, puede ocurrir la corrosión del acero embebido en el concreto.⁵
- Dióxido de Carbono (CO₂): El dióxido de carbono, también denominado óxido de carbono (IV), gas carbónico y anhídrido carbónico, es un gas cuyas moléculas están compuestas por dos átomos de oxígeno y uno de carbono. Su fórmula molecular es CO₂. Es una molécula lineal y no polar, a pesar de tener enlaces polares. Esto se debe a que, dada la hibridación del carbono, la molécula posee una geometría lineal y simétrica.⁶
- Fenolftaleína: La fenolftaleína de fórmula (C₂₀H₁₄O₄) es un indicador de pH que en disoluciones ácidas permanece incoloro, pero en presencia de bases toma un color rosado con un punto de viraje entre pH=8,0 (incoloro) a pH=9,8 (magenta o rosado). Es un compuesto químico orgánico que se obtiene por reacción del fenol (C₆H₅OH) y el anhídrido ftálico (C₈H₄O₃) en presencia de ácido sulfúrico.⁷
- Cemento: El cemento es un conglomerante formado a partir de una mezcla de caliza y arcillas calcinadas y posteriormente molidas, que tiene la propiedad de endurecerse al contacto con el agua. Hasta este punto la molienda entre estas rocas es llamada Clinker, esta se convierte en cemento cuando se le agrega yeso, este le da la propiedad a esta mezcla para que pueda fraguar y endurecerse. Mezclado con agregados pétreos (grava y arena) y agua, crea una mezcla uniforme, maleable y plástica que fragua y se endurece, adquiriendo consistencia pétrea.8
- **Concreto:** Mezcla de cemento pórtland o cualquier otro cemento hidráulico, agregado fino, agregado grueso y agua, con o sin aditivos.⁹

⁵ ICONTEC. NORMA TECNICA COLOMBIA NTC 5551. Op. Cit., p.24.

⁶ Fundación Wikimedia Inc. Dióxido de Carbono [en línea] Bogotá [citado el 12 de Febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL:http://es.wikipedia.org/wiki/Di%C3%B3xido_de_carbono>.

⁷ Fundación Wikimedia Inc. Fenolftaleína. [en línea] Bogotá [citado el 12 de Febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL:http://es.wikipedia.org/wiki/Fenolftale%C3%ADna>.

⁸ Fundación Wikimedia Inc. Cemento [en línea] Bogotá [citado el 12 de Febrero, 2015]. Disponible en internet: <URL:http://es.wikipedia.org/wiki/Cemento>.

⁹ Reglamento colombiano de construcción sismo resistente (NSR-10) Titulo C.

• Concreto reforzado: Es el más popular y desarrollado de estos materiales, ya que aprovecha en forma muy eficiente las características de buena resistencia en compresión, durabilidad, resistencia al fuego y maleabilidad del concreto, junto con las de alta resistencia en tensión y ductilidad del acero, para formar un material compuesto que reúne muchas de las ventajas de ambos materiales componentes. Manejando de manera adecuada la posición y cuantía del refuerzo, se puede lograr un comportamiento notablemente dúctil en elementos sujetos a flexión.¹⁰

_

¹⁰ ARQUYS ARQUITECTURA. Concreto reforzado [En línea]. España. Raul E. Mercedez M. [citado el 12 de Febrero, 2015] Disponible en internet: <URL:http://www.arghys.com/construccion/reforzado-concreto.html>

7. METODOLOGÍA

En este apartado se presentan los propósitos de la metodología a seguir, pues como bien se ha expuesto a lo largo del documento, los procesos a seguir para este proyecto, serán el diagnóstico preliminar de las posibles afectaciones existentes en las estructuras, la aplicación de las pruebas químicas, la recopilación de datos, el estudio de los artículos referentes a esta patología y, finalmente, las conclusiones y recomendaciones obtenidas de acuerdo a dichos resultados.

7.1. TIPO DE ESTUDIO

Se realizará la visita de campo y la prueba de avance de carbonatación con fenolftaleína en los puentes de las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá, para después cotejarlos con la emanación de gases de Bogotá D.C., y completar el mapa que ya en el trabajo anterior se había iniciado. La metodología de la prueba se especificará más adelante, el orden sería el siguiente:

- 1) Comprensión de la prueba de la presencia de carbonatación con el indicador de pH fenolftaleína.
- 2) Limitación de la zona a estudiar, georreferenciación de cada puente de la zona, para trazar la ruta más rápida para hacer la prueba.
- 3) Visita de campo a cada uno de los puentes en cuestión y realización de la prueba.
- 4) Generación de una ficha técnica de cada puente, especificando la presencia de carbonatación.
- 5) Elaboración de un mapa en donde se registrarán cada puente de la zona y su avance de carbonatación.
- 6) Comparación del mapa dicho anteriormente con el mapa de emanación de gases de la ciudad de Bogotá D.C.
- 7) Elaboración de un nuevo mapa que contenga tanto la emanación de gases como el avance de carbonatación en cada zona, para indicar el riesgo de carbonatación en Bogotá D.C.

7.2. FUENTES DE INFORMACIÓN

Lo anterior, se fundamenta por medio de los sitios de obtención de la información, de los cuales se alimenta la investigación obtenida para el proyecto, información que debe ser autentica y verídica. Esta información debe ser de primera mano y debe contar con la aprobación de estudios a gran escala, los cuales son realizados de manera estricta y precisa.

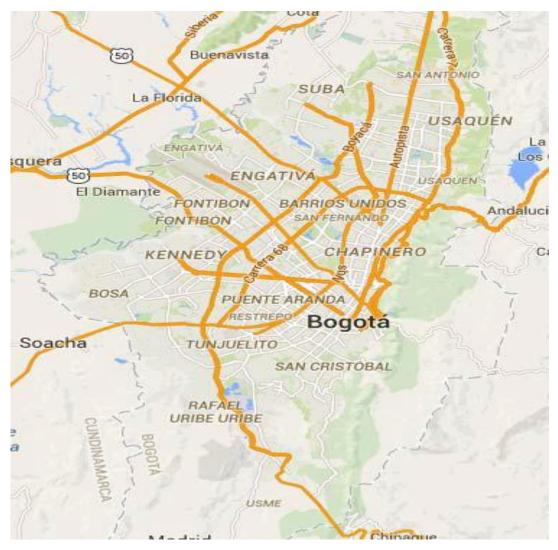
Por otro lado, se enfocará muy radicalmente en información obtenida en libros de bibliotecas públicas y universitarias, de las cuales se extraerá la mayor cantidad de información útil posible, que sirva para adelantar las necesidades de los elaboradores del proyecto, así como también, se puedan solventar las dudas que se requieran, presentadas a lo largo de la investigación e indagación del proyecto.

De otra manera, la investigación se sustentará, también, por medio de artículos existentes en la vía Internet, los cuales procederán de páginas de bibliotecas online o, en su defecto, de páginas nacionales institucionales, en donde se aprecien principalmente condiciones de primera mano ya estudiadas acerca de la temática expuesta, y en otras, se recurrirá la extracción e indagación de artículos procedentes de otros países de índole internacional.

8. UBICACIÓN DEL PROYECTO

El proyecto se ubica en tres localidades de la ciudad de Bogotá D.C., teniendo como base principal los puentes vehiculares comprendidos en las zonas de Puente Aranda, Kennedy y Engativá; encontramos vías principales como la Av. Boyacá, Av. de las Américas (Calle 34), Av. El Espectador (carrera 68), Av. Batallón Caldas (carrera 50), Av. NQS (carrera 30), Av. El dorado (calle 26), Av. Ciudad de Cali, Av. Centenario (calle 13).

Ilustración 1 Imagen de Bogotá D.C. y principales localidades.

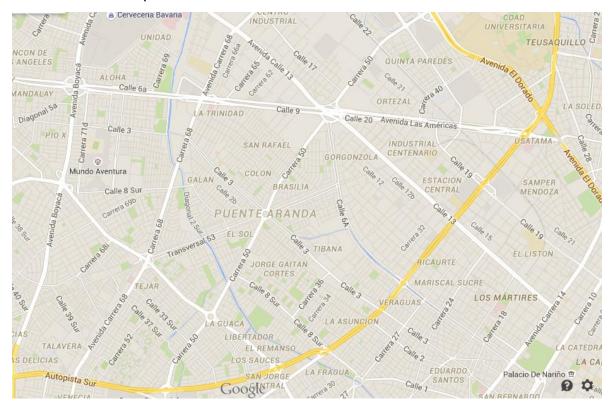


Fuente: GOOGLE. Bogotá y sus localidades [en línea] Bogotá [citado: 3, marzo, 2015]. Disponible en Internet: <URL: https://www.google.com/maps/@4.6301816,-74.1063889, 11z>.

8.1. UBICACIÓN GEOGRÁFICA DE LA LOCALIDAD DE PUENTE ARANDA

La localidad de Puente Aranda se encuentra ubicada al norte con la localidad de Teusaquillo, al sur con la localidad de Tunjuelito, al oriente con las localidades de Los Mártires y Antonio Nariño y al occidente con las localidades de Fontibón y Kennedy.¹¹

Ilustración 2 Principales avenidas en la localidad de Puente Aranda.



Fuente: Google Maps.

SECRETARÍA DE CULTURA, RECREACIÓN Y DEPORTE DE BOGOTÁ. Localidad de Puente Aranda [en línea] Bogotá [citado: 17, marzo, 2015]. Disponible en Internet: <URL:http://www.culturarecreacionydeporte.gov.co/localidades/puente-aranda>.

8.2. UBICACIÓN GEOGRAFICA DE LA LOCALIDAD DE KENNEDY

La localidad de Kennedy se encuentra ubicada en el sur occidente de la sabana de Bogotá y se localiza entre las localidades de Fontibón al norte, Bosa al sur, Puente Aranda al oriente y un pequeño sector colinda con las localidades de Tunjuelito y Ciudad Bolívar, por los lados de la Autopista Sur con Avenida Boyacá, hasta el río Tunjuelito.¹²

Ilustración 3 Principales avenidas en la localidad de Kennedy.



Fuente: Google Maps.

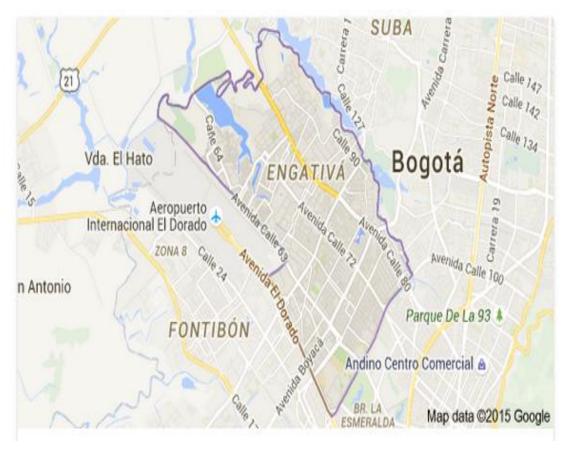
_

SECRETARÍA DE CULTURA, RECREACIÓN Y DEPORTE DE BOGOTÁ. Localidad de Kennedy [en línea] Bogotá [citado: 17, marzo, 2015]. Disponible en Internet: <URL: http://www.culturarecreacionydeporte.gov.co/localidades/kennedy>.

8.3. UBICACIÓN GEOGRÁFICA DE LA LOCALIDAD DE ENGATIVÁ

La localidad de Engativá se encuentra ubicada al noroccidente de la capital y limita al norte con el río Juan Amarillo, el cual la separa de la localidad de Suba, al Oriente está bordeada por la Avenida del Congreso Eucarístico o Avenida 68, límite con la localidad de Barrios Unidos; al sur con la Avenida Jorge Eliécer Gaitán o Autopista El Dorado y el antiguo camino a Engativá, el que la separa de Fontibón y al occidente limita con el río Bogotá.¹³

Ilustración 4 Principales avenidas en la localidad de Engativá.



Fuente : Google Maps.

SECRETARÍA DE CULTURA, RECREACIÓN Y DEPORTE DE BOGOTÁ. Localidad de Engativá [en línea] Bogotá [citado: 17, marzo, 2015]. Disponible en Internet: <URL: http://www.culturarecreacionydeporte.gov.co/localidades/engativa>.

9. ENSAYO DE FENOLFTALEÍNA EN LOS PUENTES DE LAS LOCALIDADES DE PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVÁ.

A continuación, se recopila la información encontrada, luego de realizar el ensayo de carbonatación con fenolftaleína en la estructura de los puentes ubicados en las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá.

Se anexan fichas técnicas el cual fue diligenciada a lo largo del presente proyecto, y que contienen información general de cada uno de los puentes, proporcionando detalles sobre las patologías visibles, la profundidad del frente de carbonatación, el estado visual del puente, observaciones y tratamiento.

Tabla 1 Listado de los puentes a evaluar.

	1	
No.	LOCALIDAD	DIRECCIÓN
1	Puente Aranda	Av. Américas – Av. Calle 13
2	Puente Aranda	Av. Calle 13 – Av. Américas
3	Puente Aranda	Av. Carrera 50 – Av. El Dorado (Calle 26)
4	Puente Aranda	Av. NQS (Carrera 30) – Av. El Dorado (Calle 26)
5	Puente Aranda	Av. Américas (Calle 34) – Av. NQS (Carrera 30)
6	Puente Aranda	Calle 19 – Av. NQS (Carrera 30)
7	Puente Aranda	Av. NQS (Carrera 30) – Av. Calle 13
8	Puente Aranda	Av. NQS (Carrera 30) – Av. Calle 6
9	Kennedy	Av. Américas (Calle 34) – Av. Carrera 68
10	Kennedy	Av. Américas (Calle 34) – Av. Boyacá (Carrera 72)
11	Kennedy	Av. Primero de Mayo – Av. Boyacá (Carrera 72)
12	Kennedy	Av. Primero de Mayo – Av. Carrera 68
13	Engativá	Av. El Dorado (Calle 26) – Av. Boyacá (Carrera 72)
14	Engativá	Calle 72 – Av. Boyacá (Carrera 72)
15	Engativá	Av. Calle 80 – Av. Boyacá (Carrera 72)
16	Engativá	Av. Ciudad de Cali – Av. Calle 80
17	Engativá	Av. José Celestino Mutis (Calle 63) – Av. Ciudad de Cali
18	Engativá	Av. Ciudad de Cali – Av. El Dorado (Calle 26)

Fuente: Los autores.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA								
1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA								
Estructura Ficha N°								
PUENTE VEHICULAR Av. Américas (Calle 34) – Av. Boyacá (Localidad de Kennedy) 1								
Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:		Fech	а		
-	PUBLICO		CAMILO	AGUILAR	14	04	15	
			MICHAEL	VELASQUEZ	14	04	15	

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de mampostería Muros de concreto	
	X
Muros de concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos	X



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. Americas (Calle 34) cruzando la A.v Boyacá, con un galibo de 5.0 m, 3 carriles mixtos y 1 carril exclusivo de Transmilenio en sentidos de flujo, Occidente – Oriente, Oriente – Occidente.

0 00:00:110:					
	SUPEREST	RUCTURA			
Estado	Bueno				
Desagües	Bombeo con pendiente mín	ima del 2%.			
	3. DESCRIPCIÓN DE	LA CALI	DAD	Y ESTADO)
	Estado de la	Estructura	а		
Fisuración en Estribos				NO	
Fisuración en Barandas		NO			
Fisuración en Vigas NO					
Fisuración en Columnas	NO				
Carbonatación		NO			
	Calidad N	l ateriales			
Concreto	Bueno				
Acero		No hay acero a la vista			
Unión de elementos	Bueno	Mantenimiento REGULA			REGULAR
Calificación Preliminar Calidad Estructura		Bueno	Х	Regular	Malo
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo
Observaciones:		•	•	•	<u> </u>

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible.

4. PATOLOGÍAS

	FOTOGRAFÍA	Ficha N°	1	Fecha		14	04	15
Lesión Suciedad x Carbonatación x Material Concreto Lugar Columna Características y síntomas de la lesión Presenta suciedad en las vigas, por causa de esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:	Descripción Lesión	Elaboró:						
Material Concreto Lugar Columna Características y síntomas de la lesión Presenta suciedad en las vigas, por causa de esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:		Tipo	Física	Х	Quí	ímica		Х
Lugar Columna Características y síntomas de la lesión Presenta suciedad en las vigas, por causa de esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:		Lesión	Suciedad	Х	Car	rbona	atación	Х
Características y síntomas de la lesión Presenta suciedad en las vigas, por causa de esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:		Material		Co	ncre	eto		
Presenta suciedad en las vigas, por causa de esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:		Lugar		Co	lumn	na		
esmog. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:		Caract	erísticas y	sínto:	mas	de l	a lesi	ón
Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:			suciedad e	en las v	/igas	s, po	r caus	a del
Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:			Investina	nián v <i>l</i>		2001/		
Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:			investiga	cion y/	o en	isay	0	
Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:	19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 19 1		on Fenolfta	leína, I	nspe	ecció	ón visu	ıal.
el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto:	CONTROL OF THE PARTY OF THE PAR							
Análisis de la causa Del efecto:		•					bido a	que
Del efecto:		el concret	o se encu	entra sa	ano.	•		
			Análisi	s de la	cau	usa		
De la causa:		Del efecto):					
De la causa:								
		De la cau	sa·					
		De la caa	ou.					

Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el separador de los carriles de la Av. Boyacá en el costado oriental, sentido sur – norte.

Fuente: Los autores.

1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA Estructura PUENTE VEHICULAR Av. Primero de mayo (Calle 22 Sur) – Av. Boyacá (Localidad de Kennedy) Año construido Uso Historia Clínica Elaboró: Fecha	INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA								
PUENTE VEHICULAR Av. Primero de mayo (Calle 22 Sur) – Av. Boyacá (Localidad de Kennedy) Año construido Uso Historia Clínica Elaboró: Fecha	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA								
Kennedy) Z Año construido Uso Historia Clínica Elaboró: Fecha	Estructura Ficha N°								
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,								
DUDUICO CAMUO ACUILAD	Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fecl	na			
- PUBLICO CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ 14 04	-	PUBLICO				04	15		

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Χ
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de mampostería Muros de concreto	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	X
Muros de concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos	X



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. Primero de Mayo (Calle 22 Sur) cruzando la Av. Boyacá, con un galibo de 5.0 m, 3 carriles mixtos en sentidos de flujo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.

,	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,				
	SUPEREST	RUCTURA			
Estado	Bueno				
Desagües	Bombeo con pendiente mínima del 2%.				
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO)	
	Estado de la	Estructura	3		
Fisuración en Estribos				NO	
Fisuración en Barandas				NO	
Fisuración en Vigas				NO	
Fisuración en Columnas				NO	
Carbonatación		SI			
	Calidad N	lateriales			
Concreto	Concreto Bueno			1	
Acero		No hay acero a la vista			a la vista
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento		REGULAR
Calificación Prelimin	ar Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo
Obcor (ocionos:		•	•	•	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible, a pesar de que en sus vigas cajon, exixten manchas a causa del esmog generado por los vehiculosd de carga y tranporte especialmente.

4. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA Descripción Lesión



SIE	V W	5	9
		Millin	

Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el separador de la Av. Boyacá en el costado oriental, sentido sur norte

CAMILO AGUILAR
MICHAEL VELASQUEZTipoFísicaQuímicaxLesiónFisurasCarbonataciónxMaterialConcretoLugarColumna

Fecha

14

04

Características y síntomas de la lesión

El puente presenta carbonatación, a pesar de que no hay acero a la vista.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Ficha N°

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Después de unos minutos, la zona donde se aplicó el reactivo no genera cambio de color por lo que se percibe que esta carbonado.

Análisis de la causa

Del efecto:

El dióxido de carbono generado por el alto flujo vehicular especialmente de carga y transporte en este sector, genera carbonatación.

De la causa:

El dióxido de carbono afecta la estructura especialmente las columnas que lo conforman.

Fuente: Los autores.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA 1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA Ficha N° **Estructura** PUENTE VEHICULAR Av. El Dorado (Calle 26) - Av. Boyacá (Localidad de Engativá) Año construido Historia Clínica Elaboró: Uso **Fecha PUBLICO CAMILO AGUILAR** 14 15 04 **MICHAEL VELASQUEZ**

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X			
Muros de mampostería			
Muros de concreto			
Pórticos de Concreto	Χ		
Pórticos Metálicos			
Otro			
Cuál:			
Dirección Y			
Muros de mampostería			
Muros de concreto			
Pórticos de Concreto	Х		
Pórticos Metálicos			
Pórticos Metálicos Otro			



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. El Dorado (Calle 26) cruzando la Av. Boyacá, con un galibo de 4.50 m, 4 carriles mixtos y 2 carriles exclusivos de Transmilenio en sentidos de flujo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.

O HOHIO					
	SUPEREST	RUCTURA			
Estado	Bueno				
Desagües	Bombeo con pendiente mínima del 2%.				
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO)	
	Estado de la	Estructura	a		
Fisuración en Estribos	isuración en Estribos NO				
Fisuración en Barandas				NO	
Fisuración en Vigas				NO	
Fisuración en Columnas				NO	
Carbonatación		SI			
	Calidad N	lateriales			
Concreto	Bueno				
Acero	No hay acero a la vista			a la vista	
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento		REGULAR
Calificación Prelimina	ar Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno	х	Regular	Malo
Observaciones:					

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado, pero con algunas fisuras y desportillamiento en sus vigas.

4. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA	Ficha N°	3	Fecha	14	04	15			
Descripción Lesión	Elaboró:		Liaboro:		ipción Lesión Elaboró: CAMILO AGUI				
	Tipo	Física	х	Química	l				
	Lesión	Fisuras	х	Corrosid	n acer)			
	Material	Concreto							
	Lugar	Vigas							
	Caract	erísticas	y síntor	nas de	la lesid	ón			
	El puente	se encue	ntra car	bonatad	0.				
		Investiga	ción y/c	o ensay	0				
	Ensayos: Prueba c	on Fenolfta	aleína, I	nspecci	ón visu	al.			
		l alto flujo ersonas p		corredo		de la			

Del efecto:

El dióxido de carbono generado por el alto flujo vehicular especialmente de carga y transporte en este sector, genera carbonatación.

Análisis de la causa

descascaramiento de la estructura.

De la causa:

El dióxido de carbono afecta la estructura especialmente las vigas que lo conforman.

Fuente: Los autores.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA						
	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA					
Estructura Ficha					a N°	
PUENTE \	PUENTE VEHICULAr Calle 72 – Av. Boyacá (Localidad de Engativá) 4					
Año construido	Año construido Uso Historia Clínica Elaboró: Fecha					
-	PUBLICO		CAMILO AGUILAF	14	04	15
			MICHAEL VELASQUEZ	14	04	13

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Χ
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dina a ai św. V	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
2666.6	
Muros de mampostería	X
Muros de mampostería Muros de concreto	X
Muros de mampostería Muros de concreto Pórticos de Concreto	X



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Calle 72 cruzando la Av. Boyacá, con un galibo de 4.50 m, 3 carriles mixtos en sentidos de flujo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.

en sentidos de hajo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.							
	SUPEREST	RUCTURA					
Estado B	Bueno						
Desagües B	Bombeo con pendiente mínima del 2%.						
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO							
Estado de la Estructura							
Fisuración en Estribos		NO					
Fisuración en Barandas				NO			
Fisuración en Vigas				NO			
Fisuración en Columnas				NO			
Carbonatación				NO			
	Calidad N	lateriales					
Concreto		Bueno					
Acero		No hay acero a la vista					
Unión de elementos	Bueno	Mantenimiento REGULAR					
Calificación Prelimina	Calidad Estructura	Bueno	х	Regular		Malo	
Calificación Prelimina	r Estado Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo	

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible, pero presenta suciedad (manchas) en vigas y columnas a causa del esmog que genera los vehiculos y por la materia fecal de algunos indigented que habitan en el puente.

4. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA Ficha N° 14 Fecha 04 CAMILO AGUILAR Descripción Lesión Elaboró: MICHAEL VELASQUEZ Tipo Química Física Lesión Suciedad Carbonatación Х Material Concreto Lugar Columna Características y síntomas de la lesión Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano. Análisis de la causa Del efecto: De la causa: Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el costado oriental de la Av. Boyacá, sentido Sur-Norte.

Fuente: Los autores.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA						
1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA						
Estructura Ficha N°						
PUENTE VEHICULAR Calle 80 – Av. Boyacá (Localidad de Eng	jativá)		5			
Año construido Uso Historia Clínica Elaboró:	Año construido Uso Historia Clínica Elaboró:					
- PUBLICO CAMILO	AGUILAR	21	04	15		
MICHAEL	VELASQUEZ	21	04	10		

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de mampostería Muros de concreto	
	X
Muros de concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos	X



REGULAR

Malo

Malo

Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Calle 80 cruzando la Av. Boyacá, con un galibo de 5.0 m, 4 carriles mixtos y 2 carriles exclusivos de Transmilenio en sentidos de flujo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.

SUPERESTRUCTURA					
Estado	Bueno				
Desagües	Bombeo con pendiente mínima del 2%.				
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO					
	Estado de la Estructura				
Fisuración en Estribos		NO			
Fisuración en Barandas		NO			
Fisuración en Vigas	NO				
Fisuración en Columnas	nnas NO				
Carbonatación	Carbonatación NO				
	Calidad Materiales				
Concreto		Bueno			
Acero No hay acero a la vista					

Observaciones:

Unión de elementos

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible, pero presenta suciedad (manchas) en vigas y columnas, a causa del esmog que genera los vehiculos y por la materia fecal de algunos indigentes que habitan en el puente.

Bueno

Calificación Preliminar Calidad Estructura

Calificación Preliminar Estado Estructura

4. PATOLOGÍAS

Mantenimiento

Χ

Regular

Regular

Bueno

Bueno

FOTOGRAFÍA Ficha N° 21 Fecha 04 CAMILO AGUILAR Descripción Lesión Elaboró: MICHAEL VELASQUEZ Tipo Química Física Lesión Suciedad Carbonatación Х Material Concreto Lugar Columna Características y síntomas de la lesión Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano.



Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el costado oriental de la Av. Boyacá, sentido Sur-Norte.

De la causa:

Del efecto:

Análisis de la causa

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA						
	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA					
Estructura	Estructura Ficha N°					
PUENTE VEHI	CULAR Av. Ciudad de	Cali - Calle 80 (Lo	calidad de Engativá)		6	
Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	а	
-	PUBLICO		CAMILO AGUILAR	21	04	15
			MICHAEL VELASQUEZ	۷۱	04	10
2 CADACTEDÍSTICAS ESTRUCTURALES						

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X				
Muros de mampostería				
Muros de concreto				
Pórticos de Concreto	Χ			
Pórticos Metálicos				
Otro				
Cuál:				
Dirección Y				
Muros de mampostería				
Muros de concreto				
Muros de concreto Pórticos de Concreto	Х			
	Х			
Pórticos de Concreto	X			



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la A.v Ciudad de Cali cruzando la Calle 80, con un galibo de 5.0 m, 3 carriles mixtos en sentidos de flujo, Sur – Norte, Norte – Sur.

SUPERESTRUCTURA						
Estado	Bueno					
Desagües	Bombeo con pendiente mín	ima del 2%.				
	3. DESCRIPCIÓN DE	LA CALI	DAD	Y ESTADO)	
Estado de la Estructura						
Fisuración en Estribos				NO		
Fisuración en Barandas				NO		
Fisuración en Vigas		NO				
Fisuración en Columnas		NO				
Carbonatación		SI				
	Calidad N	lateriales				
Concreto		Bueno				
Acero	No hay acero a la vista					
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	iento		REGULAR	
Calificación Prelimin	Bueno	Х	Regular	Malo		
Calificación Prelimir	Calificación Preliminar Estado Estructura			Regular	Malo	
Observaciones	•			•		

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible, pero presenta suciedad (manchas) en vigas y columnas, a causa del esmog que genera los vehiculos y por la materia fecal de algunos indigentes que habitan en el puente.

4. PATOLOGÍAS FOTOGRAFÍA Ficha N° 6 Fecha Descripción Lesión Elaboró: CAM MICHA





Muestra tomada en la pila del puente a un 1/3 de la luz, ubicada sobre el costado Sur de la Calle 80.

Elaboró:

CAMILO AGUILAR
MICHAEL VELASQUEZ

Tipo Física x Química x

Lesión Suciedad x Carbonatación x

Material Concreto

Lugar Columna

21

Características y síntomas de la lesión

El concreto se ha ido desprendiendo generando descascaramiento del material de las columnas.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Después de unos minutos, la zona donde se aplicó el reactivo no genera cambio de color por lo que se percibe que esta carbonado.

Análisis de la causa

Del efecto:

El daño no ha sido radical. El dióxido de carbono generado por el alto flujo vehicular especialmente de carga y transporte en este sector, genera carbonatación.

De la causa:

El dióxido de carbono ha sido el ente principal del deterioro de la estructura.

IN	INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA									
200			ENERALI							
Estructura		DAI OO O	LITEITAL		<u> </u>	110010	11/-1	Fich	a N°	
PUENTE VEHIC	ULAR Av.	Calle 63 – /	Av. Ciudad	de Cali (l	ocalida	d de Eng	ativá)	1 1011	7	
Año construido	Uso	<u> </u>	Historia		Elaborá		<u>,</u>	Fech	na .	
-	PUBLICC)			CAMILO		GUILAR SQUEZ	21	04	15
	2.	CARAC	TERÍSTIC	AS ES	TRUCT	URALES	3			
Sist	tema estru	ctural en ca	da sentido	y materia	al del cu	al está co	onstituid)		
Direcci	ón X									
Muros de mamposte	ería									
Muros de concreto				11-11-1	101		124/10	1 818	100	
Pórticos de Concret	0	Х								
Pórticos Metálicos									1	
Otro				1				11/	The same	
Cuál:								A		
Direcci	ón Y	<u>'</u>						4		
Muros de mamposte	ería									
Muros de concreto										
Pórticos de Concret	0	Х		- In	-	-	m		2.	
Pórticos Metálicos					10 5			The state of	1	i e
Otro			CAM		96					
Cuál:										
Observaciones:		l I								
Puente vehicular ub							con un ga	alibo d	le 5.0	m, 3
carriles mixtos en se	entidos de f					nte.				
Catada	Bue		SUPEREST	RUCTUR	A					
Estado			ndianta mín	ima dal 0	0/					
Desagües	3.		ndiente mín PCIÓN DE			VECTA	DO			
	ა.		stado de la			TESTA	טט			
Fisuración en Estrib	ins		Stauo ue la	Estructi	ша	N	Ω			
Fisuración en Baran				NO NO						
Fisuración en Vigas				NO						
Fisuración en Columnas			NO							
Carbonatación						N	0			
			Calidad M	lateriales	<u> </u>					
Concreto	Concreto			Bueno						
Acero				No hay acero a la vista						
Unión de elementos		Bue	_	Manteni	miento			REGL	JLAR	1
Calificación Pr				Bueno	х		Regular Malo			
Calificación Preliminar Estado Estructura Bueno x Regular				M	alo					
Observaciones: La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible										
La estructura se end	ouentra en t	Juen estado	4. PAT							
	FOTOS	D A EÍ A	4. PAI				F	0.1	0.1	4-
	FOTOG	KAFIA		Fi	icha N°	7	Fecha	21	04	15

Descripción Lesión



	极
	22.
9	5.500 h

Muestra tomada en la pila del puente a un 1/3 de la luz, ubicada sobre el costado Oriental de la Av. Ciudad de Cali.

CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZTipoFísicaQuímicaxLesiónFisurasCorrosión aceroMaterialConcretoLugarColumna

Características y síntomas de la lesión

No presenta lesiones.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano.

Análisis de la causa

Del efecto:

De la causa:

1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA Estructura PUENTE VEHICULAR Av. Ciudad de Cali – Av. El Dorado (Calle 26) (Localidad de Engativá) Año construido - PUBLICO Historia Clínica CAMILO AGUILAR 21 04	INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA						
PUENTE VEHICULAR Av. Ciudad de Cali – Av. El Dorado (Calle 26) (Localidad de Engativá) Año construido - PUBLICO Historia Clínica Elaboró: CAMILO AGUILAR		1. DATOS G	ENERALES DE	LA ESTRUCTURA			
Engativá) Año construido - PUBLICO Engativá) Historia Clínica Elaboró: CAMILO AGUILAR	Estructura	Estructura Ficha N°					
- PUBLICO CAMILO AGUILAR 31 04	, , ,					8	
	Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	a	
MICHAEL VELASQUEZ	-	PUBLICO		CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ	21	04	15

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
	_



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la A.v Ciudad de Cali cruzando la Av. El Dorado (Calle 26), con un galibo de 5.0 m, 4 carriles mixtos en sentidos de flujo, Sur – Norte, Norte – Sur.

5.0 m, 4 carries mixtos en sentidos de hajo, Sur – Norte, Norte – Sur.							
SUPERESTRUCTURA							
Estado	Bueno						
Desagües I	Bombeo con pendiente mín	ima del 2%.	i				
	3. DESCRIPCIÓN DE	LA CALI	DAD	Y ESTADO)		
	Estado de la	Estructura	3				
Fisuración en Estribos				NO			
Fisuración en Barandas				NO			
Fisuración en Vigas		NO					
Fisuración en Columnas		NO					
Carbonatación		NO					
	Calidad N	lateriales					
Concreto		Bueno					
Acero	No hay acero a la vista						
Unión de elementos	Bueno	Mantenimiento REGULAR			REGULAR		
Calificación Prelimina	Calificación Preliminar Calidad Estructura			Regular		Malo	
Calificación Prelimina	Bueno	Х	Regular		Malo		

Observaciones:

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible, pero presenta suciedad (manchas) en vigas y columnas, a causa del esmog que genera los vehiculos y por la materia fecal de algunos indigentes que habitan en el puente.

4. PATOLOGÍAS FOTOGRAFÍA Ficha N° 8 Fecha 21 04 15 Descripción Lesión Elaboró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ



Elaboró:	boró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUE					
Tipo	Física		Х	Química	Х	
Lesión	Suciedad		х	Corrosión acero		
Material	Concreto					
Lugar	Columna					

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Adquiere una tonalidad rosácea, debido a que el concreto se encuentra sano.

Análisis de la causa

Del efecto:



Muestra tomada en la pila del puente a un 1/3 de la luz, ubicada sobre el costado Norte de la Calle 26 en sentido Oriente - Occidente.

De la causa:

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA						
	1. DATOS G	ENERALES DE	LA ESTRUCTURA			
Estructura				Ficha	a N°	
PUENTE VEHICULAR Av. Américas (Calle 34) – Av. Carrera 68 (Localidad de Kennedy)					9	
Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	а	
-	PUBLICO		CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ	21	04	15

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
- · ·	



SI

Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. Americas (Calle 34) cruzando la Av. Carrera 68, con un galibo de 4.50 m, 3 carriles mixtos y 1 carril exclusivo de Transmilenio en sentidos de flujo, Oriente – Occidente, Occidente – Oriente.

SUPERESTRUCTURA

Estado	Bueno			
Desagües	Bombeo con pendiente mínima del 2%.			
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO				
Estado de la Estructura				
Fisuración en Estribos		NO		
Fisuración en Barandas		SI		
Fisuración en Vigas		NO		
Fisuración en Columnas		NO		

Calidad Materiales									
Concreto		Bueno							
Acero			N	lo hay acero a	a la vis	sta			
Unión de elementos	Bueno	Mantenim	iento			REGULAR			
Calificación Prelimina	r Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo			
Calificación Prelimina	Bueno	Х	Regular		Malo				

Observaciones:

Carbonatación

La estructura presenta desprendimiento del concreto en algunas zonas como los estribos y barandas, pero no se alcanza a ver el acero de refuerzo.

4. PATOLOGÍAS **FOTOGRAFÍA** Ficha N° Fecha 21 CAMILO AGUILAR **Descripción Lesión** Elaboró: MICHAEL VELASQUEZ Tipo Física x Química Lesión Χ **Fisuras** Carbonatación Х Material Concreto Lugar Columna Características y síntomas de la lesión estribo del puente muestra un desprendimiento del concreto de recubrimiento, lo cual nos indica que ha aunque no hay carbonatación en la zona en la cual se aplicó la fenolftaleína, si puede estar iniciando un proceso de carbonatación. Investigación y/o ensayo Ensayos: Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual. Observación: La prueba con fenoltaleína se realizo sobre una de las pilas del puente, no presenta carbonatación. Análisis de la causa Del efecto: Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo. De la causa: El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

IN	ISPECCI	ÓN Y	PATOLOGÍA DE	E LA ESTRUCTURA	
	5. [DATOS	GENERALES DE	LA ESTRUCTURA	
Estructura					Ficha N°
PUENTE VEHICU	ULAR Av. C	alle 13 –	Av. Américas (Calle 3 Aranda)	34) (Localidad de Puente	10
Año construido -	Uso PUBLICO		Historia Clínica	Elaboró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ	Fecha 21 04 15
	6.	CARA	CTERÍSTICAS ES	TRUCTURALES	· · · ·
Sis	tema estruc	tural en	cada sentido y mater	ial del cual está constituid	0
Direcci	ión X				
Muros de mamposte	ería				-
Muros de concreto					
Pórticos de Concret	to	X			
Pórticos Metálicos			-		
Otro					
Cuál:					.09
Direcci	ión Y	5	des Oralla	10	Day 3
Muros de mamposto	ería		10000	10000000000000000000000000000000000000	To the last
Muros de concreto				-	Section 1
Pórticos de Concret	to	X	1-0-3		-
Pórticos Metálicos				3	
Otro					
Cuál:					

Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Calle 13 cruzando la Av. Americas (Calle 34), con un galibo de 4.50 m, 2 carriles mixtos en sentido de flujo, Occidente – Oriente.

SUPERESTRUCTURA							
Estado	Bueno						
Desagües	Bombeo con pendiente mínima del 2%.						
7. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO							
	Estado de la	Estructura	a				
Fisuración en Estribos				NO			
Fisuración en Barandas				NO			
Fisuración en Vigas				NO			
Fisuración en Columnas		NO					
Carbonatación		SI					
	Calidad N	lateriales					
Concreto				Bueno			
Acero			N	lo hay acero a	a la vista		
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento		REGULAR		
Calificación Prelimin	ar Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo		
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno	Х	Regular	Malo		

Observaciones:

La estructura no presenta daños estructurales visibles. Adicionalmente las columnas presentan capas de mortero de aproximadamente 3 cm de espesor, lo cual previene un daño prematuro de estas por causa del dióxido de carbono emitido por los automotores que circulan en la zona.

8. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA	Ficha N°	10	Fecha	21	04	15
Descripción Lesión	Elaboró:		CAMI MICHAE		SUILA ASQI	

	No.
	MIN



MICHAEL VELASQUE					ΞZ
Tipo	Física			Química	Х
Lesión	Suciedad			Carbonatación	Х
Material			Со	ncreto	
Lugar			Со	lumna	•

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular. La prueba de fenolftaleína determina que el lugar en el cual tomamos la muestra ya ha entrado en un proceso de carbonatación.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

	INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA							
	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA							
Estructura	Estructura Ficha N°							
PUENTE VEHICULA	PUENTE VEHICULAR Av. Américas (Calle 34) –Av. Calle 13 (Localidad de Puente Aranda)							
Año construido Us	so	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	а			
PUBLICO CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ 21 04 15								

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Χ
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
man oo do man pootona	
Muros de concreto	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	X
Muros de concreto	Х
Muros de concreto Pórticos de Concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos	X



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av Americas (Calle 34) cruzando la Calle 13, con un galibo de 4.50 m, 3 carriles mixtos en sentido de flujo, Oriente – Occidente.

Carriles mixtos en sentido d	e najo, Oneme – Occidente	•					
	SUPEREST	RUCTURA					
Estado	Bueno						
Desagües Bombeo con pendiente mínima del 2%.							
3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO							
	Estado de la	Estructura	3				
Fisuración en Estribos				NO			
Fisuración en Barandas				NO			
Fisuración en Vigas				NO			
Fisuración en Columnas		NO					
Carbonatación		SI					
	Calidad N	lateriales					
Concreto		Bueno					
Acero			N	lo hay acero a	a la vis	ta	
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento			REGULAR	
Calificación Prelimina	ar Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo	
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno		Regular		Malo	Х
Observaciones:		•	•				

Observaciones:

Se presentan manchas negras debido a fogatas que realizan habitantes de calle sobre las pilas de las columnas.

4. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA Descripción Lesión



. Muestra tomada en columna deteriorada por la quema de materiales por

habitantes de calle.

Ficha N°	11	Fe	cha		21	04	15
Elaboró:		М				GUILAI LASQU	
Tipo	Física		х	Qı	uímica		Х
Lesión	Suciedad		Х	Ca	arbona	tación	х
Material			Cor	ncr	eto		
Lugar			Col	um	nna		
_							

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular. La estructura presenta quemaduras en la capa superficial del concreto.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero

Análisis de la causa

Del efecto:

No hay un cambio de coloración en el concreto, este presenta carbonatación.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH. Este efecto se presenta por la circulación de los automotores en la zona y se ve aumentado por la quema de materiales en las pilas del puente.

	SPEC(CIÓN	Y PATOLOG	SÍA DE L	LAE	STRUCT	URA			
	9.	DATO	S GENERALE	ES DE LA	\ EST	RUCTURA	1			
Estructura								Ficha	N°	
PUENTE VEHICUL		arrera (Aranda)				uente		12	
Año construido -	Uso PUBLIC	0	Historia (C	labor AMIL IICHA	_	JILAR UEZ	Fecha 21	04	15
	•	10.CA	RACTERÍSTIC					<u> </u>		
Sist			en cada sentido				stituido)		
Direcció	ón X			<u>-</u>						
Muros de mamposte	ería						1000			
Muros de concreto			1 200							
Pórticos de Concreto	 D	X					1	1		
Pórticos Metálicos										
Otro							the same	1	In.	
Cuál:							2			
Direcció	ón Y		T				100	746		
Muros de mamposte	ería		Line would be	AND THE RESERVE OF THE PERSON		No.	4000			
Muros de concreto			1		HIP	MEN AND S	7	7 (2)	PER PER	
						ALCOHOLD STREET		d Silver	131.21	
Pórticos de Concreto)	Х			-			A Comment	da	
	0	X						150	14.21	
Pórticos Metálicos	0	X							id a	
Pórticos Metálicos Otro	0	X							-	
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi	icado sob	re la Ca	Sur - Norte, Norte	e – Sur.		o (Calle 26) co	on un g	galibo d	de 5.00) m
Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s	icado sob sentidos o	re la Ca de flujo,		e – Sur.		o (Calle 26) co	on un g	galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado	icado sob sentidos d	re la Ca de flujo,	Sur – Norte, Norte	e – Sur. RUCTURA		o (Calle 26) co	on un g	galibo d	e 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado	icado sob sentidos d Bu	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur - Norte, Norte	e – Sur. RUCTURA ima del 2%.		, ,		galibo d	le 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi	icado sob sentidos d Bu	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI	DAD	, ,		galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribo	icado sob sentidos d Bu Bo 11	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI	DAD	Y ESTADO		galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribo	icado sob sentidos d Bu Bo 11	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI	DAD	Y ESTADO NO		galibo d	e 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribor Fisuración en Baran Fisuración en Vigas	Bu Boos das	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI	DAD	Y ESTADO NO NO		galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribo Fisuración en Vigas Fisuración en Colum	Bu Boos das	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI	DAD	Y ESTADO NO NO NO		galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribor Fisuración en Baran Fisuración en Vigas	Bu Boos das	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI Estructura	DAD	Y ESTADO NO NO		galibo d	de 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribor Fisuración en Baran Fisuración en Vigas Fisuración en Colum Carbonatación Concreto	Bu Boos das	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE Estado de la	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI Estructura	DAD a	NO NO NO NO SI	D		le 5.00) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribor Fisuración en Baran Fisuración en Vigas Fisuración en Colum Carbonatación Concreto Acero	Bu Boos das	re la Ca de flujo, ieno ombeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE Estado de la Calidad M	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI Estructura	DAD a	NO NO NO NO SI	D a la visi	ta) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribo Fisuración en Vigas Fisuración en Colum Carbonatación Concreto Acero Unión de elementos	Bu Book Book Book Book Book Book Book Bo	re la Ca de flujo, ieno imbeo c	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE Estado de la Calidad M Bueno	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI Estructura lateriales Mantenimi	DAD a	NO NO NO SI Bueno lo hay acero a	D a la visi	ta REGUI	LAR) m
Pórticos Metálicos Otro Cuál: Observaciones: Puente vehicular ubi 3 carriles mixtos en s Estado Desagües Fisuración en Estribo Fisuración en Baran Fisuración en Vigas Fisuración en Colum Carbonatación Concreto Acero	Bu Bo	re la Ca de flujo, neno mbeo c 1. DES	Sur – Norte, Norte SUPEREST on pendiente míni CRIPCIÓN DE Estado de la Calidad M Bueno I Estructura	e – Sur. RUCTURA ima del 2%. LA CALI Estructura	DAD a	NO NO NO NO SI	D a la visi	ta	LAR lo	D) n

12.PATOLOGÍAS

 FOTOGRAFÍA
 Ficha N°
 12
 Fecha
 21
 04
 15

La estructura se encuentra en buen estado sin ningun daño visible

Observaciones:

Descripción Lesión



La prueba se realiza sobre una pila del puente, esta presenta un pequeño recubrimiento con mortero. La prueba realizada con la fenolftaleína indica que la estructura presenta carbonatación

Elaboró:		Μ	_	MILO AGUILAR AEL VELASQUI	
Tipo	Física			Química	Х
Lesión	Suciedad			Carbonatación	Х
Material			Co	ncreto	
Lugar			Со	lumna	

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero.

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA							
	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA						
Estructura		Ficha	a N°				
PUENTE VEHICULAR Av. NQS (Carrera 30) – Av. El Dorado (Calle 26) (Localidad de Puente Aranda)							
Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	а		
-	PUBLICO		CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ	21	04	15	

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Χ
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
man oo do man pootona	
Muros de concreto	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	X
Muros de concreto	Х
Muros de concreto Pórticos de Concreto	X
Muros de concreto Pórticos de Concreto Pórticos Metálicos	X



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. NQS cruzando la Av. El Dorado (Calle 26) con un galibo de 5.00 m, 4 carriles mixtos y 1 carril exclusivo de Transmilenio en sentidos de flujo, Norte – Sur, Sur – Norte.

,	SUPEREST		- , -,					
Estado	Bueno							
Desagües	Bombeo con pendiente mín	ima del 2%.						
	3. DESCRIPCIÓN DE LA CALIDAD Y ESTADO							
	Estado de la	Estructura	1					
Fisuración en Estribos				NO				
Fisuración en Barandas	Fisuración en Barandas							
Fisuración en Vigas			SI					
Fisuración en Columnas				NO				
Carbonatación		SI						
	Calidad N	lateriales						
Concreto				Bueno	ı			
Acero			N	o hay acero a	a la vis	sta		
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento			REGULAR		
Calificación Prelimina	ar Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo		
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno		Regular	Х	Malo		

Observaciones:

La estructura presenta desprendimiento del refuerzo en las vigas longitudinales que soportan las cargas de la losa, lo cual indica que alli ya se ha iniciado un proceso de carbonatación. Se recomienda intervenir estas lesiones lo más pronto posible, ya que de no hacerlo el desprendimiento del recubrimiento continuara dejando el acero de refuerzo expuesto a la intemperie, en caso de que esto ocurra este empezará a oxidarse lo que causara un aumento de su volumen generando esfuerzos no deseados dentro de las vigas que pueden generar fisuras de estos elementos.

		,
4.	PATOL	OGÍAS
•••		

Descri	pción	Lesión	
DC3011	POIOII	LCSIOII	

FOTOGRAFÍA



Muestra tomada en la pila central del puente

Elaboró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ						
Tipo	Física		Χ	Química	Х	
Lesión	Fisuras		Χ	Carbonatación	Х	
Material		Concreto				
Lugar			Со	lumna		

Fecha

21

15

13

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Ficha N°

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero.

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

INCDE	CCIÓN V D	ATOLOG	Νία ΒΕ	· / A F	CTDUCT			
INSPE	CCIÓN Y PA							
<u> </u>	1. DATOS G	ENERAL	S DE L	A ESI	RUCTURA	4		
Estructura P. A. D. D. A. D.	Américas (Ca	-U - O 4\ A	NOC (0		20) (- -	-1 -1-	Ficha N°	
PUENTE VEHICULAR A		alle 34) – Av te Aranda)	. NQS (C	arrera	30) (Localida	a ae	14	
Año construido Uso		Historia (Clínica	Elabor	ó:		Fecha	
- PUB	LICO			CAMIL		JILAR		15
					EL VELASQ	UEZ	14 04	15
	2. CARAC							
	structural en ca	ida sentido	y materia	al del ci	ual esta cons	stituido		_
Dirección X								
Muros de mampostería								
Muros de concreto								
Pórticos de Concreto	X							
Pórticos Metálicos								
Otro				MER			E	1
Cuál:								
Dirección Y								
Muros de mampostería				W-1				
Muros de concreto								
Pórticos de Concreto	X		777		1.1.7.1	THE I		
Pórticos Metálicos		1.1-3-	7	- 16	www.	A CA	P	
Otro		T	N AUT	No.	770	VAN VAN	1000	
Cuál:		7.	bal	- A		10-0	W 7	
Observaciones:								
Puente vehicular ubicado							O), con un ga	alibo
de 5.00 m, 3 carriles mixto		flujo, Orient SUPEREST			ccidente – Or	iente.		
Estado	Bueno	SUPEREST	KUCTUK	. А				
Desagües	Bombeo con pe	ndiente míni	ma del 2º	%				
Desagues	3. DESCRIF				Y ESTADO	<u> </u>		
		stado de la			I LOTAD			
Fisuración en Estribos	_	3.0 144			NO			
Fisuración en Barandas					NO			
Fisuración en Vigas					NO			
Fisuración en Columnas					NO			
Carbonatación					SI			
0		Calidad M	lateriales	<u> </u>	ъ			
Concreto					Bueno		÷0	
Acero Unión de elementos	Bue	uno.	Montoni		lo hay acero		ia REGULAR	
Calificación Prelimir	I		Mantenii Bueno		Regular		Malo	
Calificación Prelimir			Bueno	-	Regular		Malo	
Observaciones:			<u> Daoilo</u>	^	rtogulai	1 1	ividio	1
La estructura se encuentra	a en buen estado	sin ningun o	daño visib	ole.				
		4. PAT	OI OGÍA	Λ Q				

FOTOGRAFÍA Descripción Lesión



Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el separador de los carriles de la Av. NQS en el costado oriental, sentido sur – norte.

Ficha N°	14	Fe	cha	14	04	15			
Elaboró:	1	М	CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUI						
Tipo	Física	Física Química							
Lesión	Suciedad		С	arbona	Х				
Material		Concreto							
Lugar			Colur	nna					
_		_				_			

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero.

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

	SPECC	CIÓN Y F	PATOLOG	SÍA DE	LA ESTRUC	TURA			
	1.	DATOS (GENERALE	S DE L	A ESTRUCTUR	RA			
Estructura							Ficha	a N°	
		19 – Av. No			alidad de Puente A	randa)		15	
Año construido	Uso	_	Historia (Clínica	Elaboró:		Fecha		
-	PUBLICO				MICHAEL VELAS		14	04	15
	2	. CARAC	CTERÍSTIC	AS ES	TRUCTURALES				
Sist	ema estru	ctural en c	ada sentido	y materi	al del cual está coi	nstituido)		
Direcció	ón X						3901		
Muros de mamposte	ería		1			19 /			
Muros de concreto				(3)					
Pórticos de Concreto	0	Х	A TOTAL			10			
Pórticos Metálicos				2 3					
Otro									
Cuál:			7	No.	THE PERSON NAMED IN		Time.		
Direccio	ón Y		-/-		-				
Muros de mamposte	ería								
Muros de concreto									
Pórticos de Concreto	0	X	INC. AT INC. MICH. ST.	1	34				
Pórticos Metálicos			DESCUENTO	13. 别			J. T.		
Otro			en Pastilla an Vandana antistra	Limb	EVID OF B		22.0		
Cuál:					-	-			
Observaciones:		1 1							
Puente vehicular ub						n un gali	bo de	5.00	m,
carriles mixtos en se	entidos de	flujo, Orient							
E. C. J.	15		SUPEREST	RUCTUR	RA .				
Estado	Bue		المراجع والمسالم سالمسا	م دادا ۵	0/				
Desagües	L		endiente míni			20			
	3.				LIDAD Y ESTAI	טכ			
			Estado de la	∟structı	ura NC	`			
Eigurgaión an Eatrib					NC NC				
Fisuración en Estribe				l	INC	,			
Fisuración en Baran					NC)			
					NC SI				

Observaciones:

Unión de elementos

Concreto

Acero

La estructura presenta manchas negras y desprendimiento del recubrimiento en algunas vigas del puente.

Bueno

Calificación Preliminar Calidad Estructura

Calificación Preliminar Estado Estructura

4. PATOLOGÍAS

FOTOGRAFÍA	Ficha N°	15	Fecha	14	04	15
FUTUGRAFIA	FICHA N	13	recna	14	U 4	เมอ

Mantenimiento

Bueno

Bueno

Bueno

No hay acero a la vista

Χ

Regular

Regular

REGULAR

Malo

Malo

Descripción Lesión





Muestra tomada en la pila del puente, ubicada sobre el separador de los carriles de la Av. NQS en el costado oriental, sentido sur – norte.

Fuente: Los autores.

Elaboró:			CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ					
Tipo Física		X Química		Química	Х			
Lesión	Fisuras		Χ	Carbonatación	Х			
Material			Co	ncreto				
Lugar		Columna						

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Las vigas presentan desprendimiento del recubrimiento del acero, dejándolo expuesto a la intemperie lo que puede generar un deterioro prematuro de los elementos estructurales en general.

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo. Esto poder generar un aumento en el volumen del acero lo que puede generar esfuerzos de tensión dentro de las vigas generando fisuras en estos elementos estructurales.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA								
	1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA							
Estructura Fi								
PUENTE VEHICULAR Av. NQS (Carrera 30) – Av. Calle 13 (Localidad de Puente Aranda)								
Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	a			
-	PUBLICO		CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ	14	04	15		
	0.0101	OTEDÍOTIO AO EO	TOUATUR ALEA			•		

2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
01	



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. NQS (Carrera 30) cruzando la Calle 13, con un galibo de 5.00 m, 4 carriles mixtos y 1 carril exclusiovo de Transmilenio, en sentidos de flujo, Norte – Sur, Sur – Norte.

SUPERESTRUCTURA								
Estado	Bueno	INOO I ONA						
	Bombeo con pendiente mín	ima dal 20/						
Desagues					_			
	3. DESCRIPCIÓN DE	LA CALI	DAD	Y ESTADO)			
	Estado de la	Estructura	3					
Fisuración en Estribos				NO				
Fisuración en Barandas				NO				
Fisuración en Vigas		NO						
Fisuración en Columnas		NO						
Carbonatación		SI						
	Calidad N	lateriales						
Concreto		Bueno						
Acero		No hay acero a la vista						
Unión de elementos	Mantenimi	ento	<u>-</u>		REGULAR			
Calificación Prelimina	Bueno	Х	Regular		Malo			
Calificación Prelimin	ar Estado Estructura	Bueno		Regular	Χ	Malo		

Observaciones:

La estructura presenta desprendimiento del refuerzo en las vigas longitudinales que soportan las cargas de la losa, lo cual indica que alli ya se ha iniciado un proceso de carbonatación. Se recomienda intervenir estas lesiones lo más pronto posible, ya que de no hacerlo el desprendimiento del recubrimiento continuara dejando el acero de refuerzo expuesto a la intemperie, en caso de que esto ocurra este empezará a oxidarse lo que causara un aumento de su volumen generando esfuerzos no deseados dentro de las vigas que pueden generar fisuras de estos elementos.

		,
4.	PATOL	OGIAS

Descripción Lesión	Elaboró:			MILO AGUILAR AEL VELASQU
	Tipo	Física		Química
	Lasián	F:	V	0

Lesion	i isulas	^	Carbonalaci
Material		Co	ncreto
Lugar		Co	lumna

Ficha N° | 16 | Fecha | 14 | 04

Características y síntomas de la lesión

JEZ

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Las vigas presentan desprendimiento del recubrimiento del acero, dejándolo expuesto a la intemperie lo que puede generar un deterioro prematuro de los elementos estructurales en general.

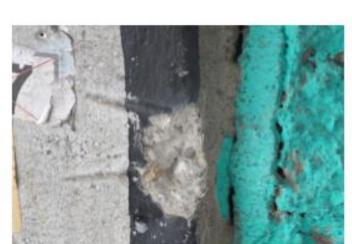
Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo. Esto poder generar un aumento en el volumen del acero lo que puede generar esfuerzos de tensión dentro de las vigas generando fisuras en estos elementos estructurales.

De la causa:

El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.



FOTOGRAFÍA

Muestra tomada en la pila central del puente.



Desprendimiento de concreto en vigas.

1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA Estructura PUENTE VEHICULAR Av. NQS (Carrera 30) - Av. Calle Sexta (Localidad de Puente Aranda) Año construido - PUBLICO Historia Clínica CAMILO MICHAEL VELASQUEZ 2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES	INSPECCIÓN Y PATOLOGÍA DE LA ESTRUCTURA											
PUENTE VEHICULAR Av. NQS (Carrera 30) – Av. Calle Sexta (Localidad de Puente Aranda) Año construido - PUBLICO Historia Clínica Elaboró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ O1 04 15		1. DATOS GENERALES DE LA ESTRUCTURA										
Año construido - PUBLICO Historia Clínica Blaboró: CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ 01 04 15	Estructura				Ficha	a N°						
- PUBLICO CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ 01 04 15	PUENTE VEHICU	17										
MICHAEL VELASQUEZ 01 04 15	Año construido	Uso	Historia Clínica	Elaboró:	Fech	a						
2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES	-			MICHAEL VELASQUEZ	01	04	15					
		2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES										

Sistema estructural en cada sentido y material del cual está constituido

Dirección X	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Dirección Y	
Muros de mampostería	
Muros de concreto	
Pórticos de Concreto	Х
Pórticos Metálicos	
Otro	
Cuál:	
Obcorvaciones:	-



Observaciones:

Puente vehicular ubicado sobre la Av. NQS (Carrera 30) cruzando la Av. Calle Sexta, con un galibo de 5.00 m, 4 carriles mixtos y 1 carril exclusiovo de Transmilenio, en sentidos de flujo, Norte – Sur, Sur – Norte.

in, realined inixted y realin	CACIOSIOVO GC TTATISTITICIT			najo, riorto	Oui,	oui itoito.			
	SUPEREST	RUCTURA							
Estado B	do Bueno								
Desagües Bombeo con pendiente mínima del 2%.									
3	B. DESCRIPCIÓN DE	LA CALI	DAD	Y ESTADO)				
	Estado de la	Estructura	3						
Fisuración en Estribos				NO					
Fisuración en Barandas				NO					
Fisuración en Vigas				NO					
Fisuración en Columnas		NO							
Carbonatación				NO					
	Calidad N	lateriales							
Concreto				Bueno)				
Acero			N	o hay acero a	a la vis	sta			
Unión de elementos	Bueno	Mantenimi	ento			REGULAR			
Calificación Prelimina	r Calidad Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo			
Calificación Prelimina	r Estado Estructura	Bueno	Х	Regular		Malo			
Observaciones:									
La estructura se encuentra e	en buen estado sin ningun	daño visible							

FOTOGRAFÍA

4. PATOLOGÍAS

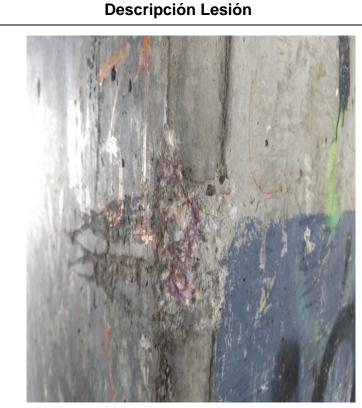
Ficha N°

17

Fecha

01

15



Elaboró:		CAMILO AGUILAR MICHAEL VELASQUEZ					
Tipo	Γ ipo Física			Química	Х		
Lesión	Fisuras			Corrosión acero			
Material			Co	ncreto			
Lugar	Columna						

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presento después de 1 minuto coloración rosácea indicando que su pH es básico, y que no hay frente de carbonatación.

Análisis de la causa Del efecto:

De la causa:

IN	SPECCI	ÓN Y PA	ATOLOG	SÍA DE	LA E	STRU	CTURA	1		
		ATOS GE						_		
Estructura		711000.				110010	1171	Fich	a Nº	
PUENTE VEHICUL	AR Av Prin	nero de Ma	NO - AV C	arrora 68	(Locali	dad da K	annady)	I ICII	18	
Año construido	Uso	ileio de ivia	Historia		Elaborá		enneuy)	Fech		
-	PUBLICO		Ilistoria		CAMIL		AGUILAR			
2. CARACTERÍSTICAS ESTRUCTURALES								01	04	15
	tema estruc	tural en cad	da sentido	y materia	l del cu	ıal está c	onstituid	0		
Direcci	ón X								10	
Muros de mamposte	ería	-							1	
Muros de concreto		. 1							1	
Pórticos de Concrete	О	X							1	
Pórticos Metálicos									7	
Otro								100	-	
Cuál:		4						1		
	′						1			
Direcci			WA	-4				11	184	
Muros de mamposte	eria				-X7	A		-	100	
Muros de concreto			2	SIF A	D 1 1	11-3	The state of the s		V S	
Pórticos de Concrete	О	X		N. T.	le Triba		and should need	innis in	-	
Pórticos Metálicos						Tues tues				
Otro						Const Day		de la constantina	No.	
Cuál:								-		
Observaciones:	icada cabra	lo Av. Drim	oro do Mov	(0 0FU-70F0	do lo Av	. Corroro	60 con	امم مما	bo do	E 00
Puente vehicular ub m, 3 carriles mixtos								un gan	bo de	5.00
iii, o carries iiixtos	CH SCHILOS		SUPEREST			Onchic	•			
Estado	Buen		OI LILLOI	IXOO I OIX	1					
Desagües		peo con pen	ndiente mín	ima dal 2%	<u> </u>					
Desagues		DESCRIP				V EST	\DO			
	ა. ւ					I ESIF	ADO .			
Fisuración en Estrib	000	E:	stado de la	Structui	а	N	IO			
Fisuración en Baran							10			
Fisuración en Vigas							10			
Fisuración en Colum							10			
Carbonatación	illias						31			
- 41.501141401011			Calidad N	lateriales			- ·			
Concreto						Bu	eno			
Acero					N	o hay ace		sta		
Unión de elementos	S	Buer	<u> </u>	Mantenim				REGI	JL <u>A</u> R	
Calificación Pr	reliminar Ca	lidad Estru	ıctura	Bueno	х	Regula	ır	М	alo	
Calificación P	reliminar Es	tado Estru	ctura	Bueno	х	Regula		М	alo	
Observaciones:							•			
La estructura se end	cuentra en bi	uen estado :	sin ningun	daño visibl	e					
			4. PAT	OLOGÍA	S					
	FOTOGR	ΑFÍΑ		Fic	ha N°	18	Fecha	01	04	15
	101001			1 10		10	1 00114	01	U-T	10

Descripción Lesión





Elaboró:	AEL VELASQUI				
Tipo	Física			Química	Х
Lesión	Fisuras			Corrosión acero	
Material			Со	ncreto	
Lugar			Со	lumna	

Características y síntomas de la lesión

Se realiza una inspección visual para revisar el frente de carbonatación presente en la estructura del puente vehicular.

Investigación y/o ensayo

Ensayos:

Prueba con Fenolftaleína, Inspección visual.

Observación:

Presenta Carbonatacion en la capa superficiel del elemento, es decir en los primeros milimetros del recubrimiento del acero.

Análisis de la causa

Del efecto:

Se revisa el estado de la estructura debido a la exposición continua al Dióxido de Carbono CO₂ el cual actúa como elemento agresor en la pasta de concreto corroyendo el acero de refuerzo.

De la causa:

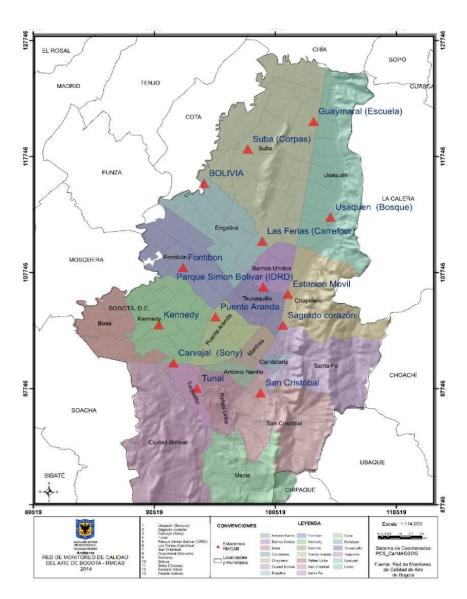
El Dióxido de carbono un componente químico que penetra por los capilares del concreto hasta llegar al medio alcalino en el cual reside el acero de refuerzo cambiando su nivel de pH.

Fuente: Los autores.

10. DIOXIDO DE CARBONO (CO2) PRESENTE EN EL AIRE, DE LAS LOCALIDADES DE PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.

Con el objetivo de tener un análisis más a fondo en cuanto a la carbonatación se refiere, se deben comparar resultados obtenidos en los puentes (si hay o no carbonatación), con la concentración de dióxido de carbono presente en el aire. Bogotá tiene varios puntos de muestreo de calidad de aire, pero nos vamos a enfocar en las estaciones más cercanas a las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá, estas serían las estaciones más cercanas para el estudio: Puente Aranda, Carvajal (Sony) y Las Ferias (Carrefour).

Ilustración 5 Estaciones de Monitoreo del Aire en Bogotá D.C.



Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB



Ilustración 6 Red de monitoreo de calidad del aire de Bogotá D.C. (RMCAB)

Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB

Sibaté

Granada

Desfavorable-Grupossensibles

Muv-Desfavorable

Como se puede observar, los índices en Bogotá son bueno o moderado, a excepción de las zonas industriales, por el material que expulsan a la atmosfera las empresas que se encuentran en estas zonas, a continuación se da una características generales de estas estaciones proporcionadas por la Secretaria Distrital de Ambiente, y por su organismo a cargo de la calidad del aire, Red de Monitoreo de la Calidad del Aire de Bogotá D.C. (RMCAB):

Usme

Ubaque

Tabla 2 Ubicación Estaciones de Monitoreo de la RMCAB.

Ubicación estaciones RMCAB											
Estación	Latitud	Longitud	Altitud	Localidad	dirección	Tipo de zona	Tipo de estación				
Guaymaral	4°47'1.52"N	74°2'39.06"W	2580 m	Suba	Autopista Norte # 205-59	Suburbana	De fondo				
Usaquén	4°42'37.26"N	74°1'49.50"W	2570 m	Usaquén	Carrera 7B Bis # 132-11	Urbana	De fondo				
Suba	4°45'40.49"N	74° 5'36.46"W	2571 m	Suba	Carrera 111 # 159A-61	Suburbana	De fondo				
Bolivia	4°44'9.12"N	74°7'33.18"W	2574 m	Engativá	Avenida Calle 80 # 121-98	Suburbana	De fondo				
Las Ferias	4°41'26.52"N	74°4'56.94"W	2552 m	Engativá	Avenida Calle 80 # 69Q-50	Urbana	De tráfico				
P. Simón Bolívar	4°39'30.48"N	74°5'2.28"W	2577 m	Barrios Unidos	Calle 63 # 59A-06	Urbana	De fondo				
Sagrado Corazón	4°37'31.75"N	74°4'1.13"W	2621 m	Santa Fe	Calle 37 # 8-40	Urbana	De tráfico				
Fontibón	4°40'12.36"N	74 8'29.58"W	2591 m	Fontibón	Carrera 96G # 17B-49	Urbana	Industrial				
Puente Aranda	4°37'54.36"N	74°7'2.94"W	2590 m	Puente Aranda	Calle 10 # 65-28	Urbana	Industrial				
Kennedy	4°37'30.18"N	74°9'40.80"W	2580 m	Kennedy	Carrera 80 # 40-55 sur	Urbana	De fondo				
Carvajal	4°35'44.22"N	74°8'54.90"W	2563 m	Kennedy	Autopista Sur # 63-40	Urbana	Tráfico Industrial				
Tunal	4°34'34.41"N	74°7'51.44"W	2589 m	Tunjuelito	Carrera 24 # 49-86 sur	Urbana	De fondo				
San Cristóbal	4°34'21.19"N	74°5'1.73"W	2688 m	San Cristóbal	Carrera 2 Este # 12-78 sur	Urbana	De fondo				
Móvil											

Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente – RMCAB

Tabla 3 Contaminantes Registrados en las Estaciones de Monitoreo de la RMCAB.

Contaminantes							
Estación	PM ₁₀	PST	PM _{2.5}	Оз	NO ₂	со	SO ₂
Guaymaral	х			х	х		
Usaquén	х		х	х		х	
Suba	х			х	х		х
Bolivia							
Las Ferias	х		х	х	х	х	х
P. Simón Bolívar	х		х	х	х	х	х
Sagrado Corazón	х			х			
Fontibón	х			х		х	х
Puente Aranda	х			х	х	х	х
Kennedy	х		х		х	х	х
Carvajal	х	х	х	х		х	х
Tunal	х		х	х	х	х	х
San Cristóbal	x			х		х	х
Móvil	х			х	х	х	х

Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB

Tabla 4 Contaminantes Registrados en las Estaciones de Monitoreo de la RMCAB.

Contaminantes							
Estación	PM ₁₀	PST	PM _{2.5}	Оз	NO ₂	со	SO ₂
Guaymaral	х			х	х		
Usaquén	х		х	х		х	
Suba	х			х	х		х
Bolivia							
Las Ferias	х		х	х	х	х	х
P. Simón Bolívar	х		х	х	х	х	х
Sagrado Corazón	х			х			
Fontibón	х			х		х	х
Puente Aranda	х			х	х	х	х
Kennedy	х		х		х	х	х
Carvajal	х	х	х	х		х	х
Tunal	х		х	х	х	х	х
San Cristóbal	x			х		х	х
Móvil	х			х	х	х	х

Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB

A continuación se presentan los índices de los contaminantes atmosféricos de todas las estaciones de monitoreo en su última lectura. Cabe aclarar, que las estaciones que nos interesan para nuestro estudio son las estaciones de Puente Aranda, Carvajal (Sony) y Las Ferias (Carrefour).

Tabla 5 Últimas Mediciones de las Estaciones de monitoreo de la RMCAB.

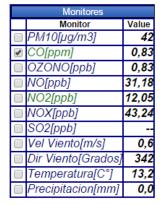
Estación	Fecha y Hora	TSP	PM10	PM25	SO2	CO	NO2	OZONO
		μg/m3	μg/m3	μg/m3	ppb	ppm	ppb	ppb
Guaymaral	19-05-2015 18:00		21					9,11
Usaquen	19-05-2015 18:00		14			0,34		12,45
Suba	19-05-2015 18:00		44					
Las Ferias	19-05-2015 18:00		23		1,39	0,60	25,86	6,37
Centro de Alto Rendimiento	16-05-2015 20:00		15			0,92	21,72	8,20
MinAmbiente	19-05-2015 18:00		19					
Fontibon	21-08-2014 14:00							
Puente Aranda	19-05-2015 18:00		33		0,52	0,74	11,14	3,84
Kennedy	19-05-2015 18:00		53	13		0,75	11,72	
Carvajal	19-05-2015 5:00	65	55		3,28	1,03		1,10
Tunal	19-05-2015 18:00		54			0,32	8,36	7,63
San Cristobal	19-05-2015 18:00		17			0,36		9,3

Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente – RMCAB

Ilustración 7 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Monitoreo Puente Aranda.

Condicion de Tiempo Real:Puente Aranda Ultima Recepción:19-05-2015 24:00 Monitor Actual:CO[ppm]

Informacion de la Estacion



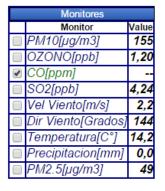


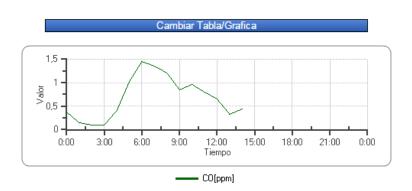
Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB

Ilustración 8 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Monitoreo Carvajal.

Condicion de Tiempo Real:Carvajal Ultima Recepción:19-05-2015 24:00 Monitor Actual:CO[ppm]

Informacion de la Estacion





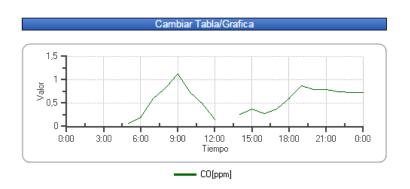
Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente – RMCAB

Ilustración 9 Condiciones en Tiempo Real de CO (ppm) de la Estación de Monitoreo La Ferias.

Condicion de Tiempo Real:Las Ferias Ultima Recepción:19-05-2015 24:00 Monitor Actual:CO[ppm]

Informacion de la Estacion

	Monitor	Value
	PM10[μg/m3]	17
•	CO[ppm]	0,72
	OZONO[ppb]	3,91
	NO[ppb]	19,25
	NO2[ppb]	29,34
	NOX[ppb]	48,59
	SO2[ppb]	
	Vel Viento[m/s]	2,1
	Dir Viento[Grados]	38
	Temperatura[C°]	12,1
	Humedad[%]	71,16
	Precipitacion[mm]	0,0
	Presion Baro[mmHg]	566,14
	PM2.5[μg/m3]	7,6



Fuente: Secretaria Distrital de Ambiente - RMCAB

11. RESULTADOS Y ANÁLISIS DE RESULTADOS DEL ENSAYO DE FENOLFTALEÍNA

Tabla 6 Tabla Comparativa de carbonatación.

LOCALIDAD	CO2 (ppm)	TOTAL PUNTES INSPECCIONADOS	No. DE PUENTES NO CARBONATADOS	No. PUENTES CARBONATADOS	%(PUENTES NO CARBONATADOS)	
PUENTE ARANDA	0,74	8	1	7	87,50%	
KENNDEDY	1,03	4	1	3	75,00%	
ENGATIVA	0,60	6	4	2	33,33%	

Fuente: Los autores.

Grafico 1 Concentración de CO₂ en las zonas de estudio.

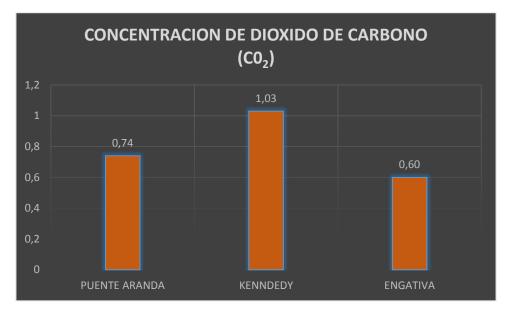
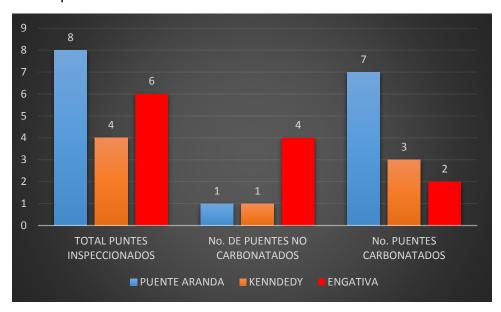
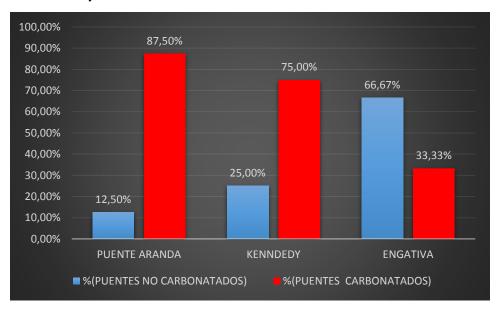


Grafico 2 Comparación de carbonatación en las zonas de estudio.



Fuente: Los autores.

Grafico 3 Porcentaje de Carbonatación en las zonas de estudio.



Fuente: Los autores.

Se puede observar que la estación de monitoreo de Puente Aranda se encuentra en un zona moderada de calidad del aire, con un CO en partes por millón de 0.74, también, la diferencia horaria de cambio de concentración en el aire, teniendo un pico a las 7:00 de la mañana con cerca de 1.5 ppm de CO, y descenso alrededor de las 3:00 de la mañana con cerca de 0.25 ppm de CO, para luego durante toda la tarde y parte de la noche, mantenerse estable, desde aquí se tiene una irregularidad de descenso-incremento pero con una taza alta de concentración de CO.

De igual forma se observa que la estación de monitoreo del Carvajal (localidad de Kennedy) se encuentra en un zona moderada de calidad del aire, con un CO en partes por millón de 1.03, también, la diferencia horaria de cambio de concentración en el aire, teniendo un pico a las 6:00 de la mañana con cerca de 1.49 ppm de CO, y descenso alrededor de las 3:00 de la mañana con cerca de 0.25 ppm de CO, para luego durante toda la tarde y parte de la noche, mantenerse estable, desde aquí se tiene una irregularidad de descenso-incremento pero con una taza alta de concentración de CO.

Por último se observa que la estación de monitoreo las Ferias (localidad de Engativá) se encuentra en un zona moderada de calidad del aire, con un CO en partes por millón de 0.60, también, la diferencia horaria de cambio de concentración en el aire, teniendo un pico a las 9:00 de la mañana con cerca de 1.2 ppm de CO, y descenso alrededor de las 12:00 del mediodía con cerca de 0.25 ppm de CO, para luego durante toda la tarde y parte de la noche, mantenerse estable, desde aquí se tiene una irregularidad de descenso-incremento pero con una taza alta de concentración de CO.

En la localidad de Puente Aranda, el número total de puentes no carbonatados fue uno, que en un total de ocho puentes, se pudo hacer el ensayo, cerca del 87.5% del total, esto quiere decir que la afectación en esta zona de la ciudad es alta, y por ende la localidad tiene un grado de afectación alto en cuanto a carbonatación.

La localidad de Kennedy al igual que la localidad de Puente Aranda, presenta también un grado de afectación de carbonatación alto, con cerca del 75% del total de puentes inspeccionados.

La localidad de Engativá, en sus ensayos realizados presento un 32% del total de puentes inspeccionados, lo cual quiere decir que esta zona de la ciudad tiene un nivel medio-alto de carbonatación en comparación con las demás zonas estudiadas.

12. ARTICULOS SOBRE CARBONATACION EN ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO

Se presenta una serie de fichas las cuales se generaron al realizar una lectura de varios artículos de autores de diferentes lugares, en donde se ha considerado importante tratar el tema de la carbonatación. Los artículos corresponden a entidades, universidades, e incluso empresas especializadas en estructuras de concreto armado.

Las fichas fueron realizadas con el fin de especificar el resumen del artículo y conclusiones al respecto de las lecturas que se realizaban semanalmente, junto con algunas soluciones que países más avanzados brindan para mitigar el daño que produce la carbonatación en las estructuras.

Tabla 7 Artículos sobre carbonatación en estructuras de concreto armado.

No. Articulo	Nombre articulo	Fecha Consulta
1	NUEVOS AVANCES EN LA CARBONATACIÓN DEL CEMENTO ALUMINOSO. HIDRÓLISIS ALCALINA	23/02/2015
2	MODELAMIENTO DEL PROCESO DE CARBONATACIÓN DEL HORMIGÓN (URCORE), CON DATOS DE CONVERSIÓN FRACCIONAL OBTENIDOS A TRAVÉS DE EXPERIMENTOS DE DIFRACCIÓN DE NEUTRONES MONITOREADOS IN-SITU.	03/03/2015
3	EFFECTS OF CARBONATION ON CHLORIDE PENETRATION IN CONCRETE	12/03/2015
4	CONCRETE MIX DESIGN FOR SERVICE LIFE OF RC STRUCTURES UNDER CARBONATION USING GENETIC ALGORITHM	18/03/2015
5	CONCRETE CARBONATION AS A LIMITED PROCESS AND ITS RELEVANCE TO CONCRETE COVERING.	26/03/2015
6	INFLUENCE OF CEMENT TYPE AND TEMPERATURE ON THE RATE OF CORROSION OF STEEL IN CONCRETE EXPOSED TO CARBONATION	04/04/2015
7	VIDA ÚTIL RESIDUAL DE ESTRUCTURAS DE HORMIGÓN ARMADO AFECTADAS POR CORROSIÓN	08/04/2015
8	CARBONATACIÓN DEL HORMIGÓN: COMBINACIÓN DE CO2 CON LAS FASES HIDRATADAS DEL CEMENTO Y FRENTE DE CAMBIO DE pH	16/04/2015
9	CONCRETE CORROSION, METHODS TO CONTROL THIS PERENNIAL PROBLEM IN THE MIDDLE EAST	24/04/2015
10	SUITABILITY OF CEMENT COMBINATIONS FOR CARBONATION RESISTANCE OF STRUCTURAL CONCRETE	29/04/2015
11	A COMPARISON OF METHODS FOR DETERMINING CARBONATION DEPH IN FLY ASH - BLENDED CEMENT MORTARS	05/05/2015

No. Articulo	Nombre articulo	Fecha Consulta
12	LIFE CYCLE GREENHAUSE GAS EMISSIONS OF BLENDED CEMENT CONCRETE INCLUDING CARBONATION AND DURABILITY	12/05/2015
13	EFFECT OF HIGH LEVELS OF FINES CONTENT ON CONCRETE PROPERTIES	16/05/2015
14	TWO EXPERIMENTAL METHODS TO DETERMINE CARBONATION PROFILES IN CONCRETE	20/05/2015
15	EFFECT OF BENZOTRIAZOLE DERIVATIVES ON THE CORROSION OF STEEL IN SIMULATED CONCRETE PORE SOLUTIONS	23/05/2015
16	INCLUSION OF CARBONATION DURINF THE LIFE CYCLE OF BUILT AND RECYCLED CONCRETE: INFLUENCE ON THEIR CARBON FOOTPRINT	26/05/2015

AN	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO No.1				
	REFERENCIA DEL	ARTÍCULO TOMAI	00	·	
REFERENCIA O ACCESO: http://digital.csic.es/bitstream/10261/34922/1/505.pdf					
TÍTULO:	NUEVOS AVANCES EN LA CARBOI	NATACIÓN DEL CE	MENTO ALUMINOSO. HIDRÓLISIS ALC	ALINA	
AUTOR (ES):	FERNÁNDEZ-CARRASCO, F. PUERTAS, M. T. BLANCO-VÁRELA y T. VÁZQUEZ	CIUDA	AD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ 23 de Febrero 2015.	
INSTITUCION:	INSTITUTO DE CIENCIAS DE LA CONSTRUCCIÓN EDUARDO TORROJA (CSIC)		CIUDAD Y FECHA	ESPAÑA, 29 de Diciembre 1998	
	RESUMEN		CON	ICLUSIONES	
La carbonatación en este tipo de cemento se presenta por la formación de unas manchas de co oscuro en la superficie, y así mismo un agrietamiento superficial y descascarilla miento. Por debajo de la consuperficial, el hormigón de cemento aluminoso es pastoso; inicialmente se trata de un espesor repequeño pero éste aumenta con el tiempo. Esta masa reblandecida de mortero está salpicada por peque puntos blancos, Posteriormente, la superficie se recubre de un depósito blanquecino. De ignorma en este tipo de material cementante la carbonatación no puede ser reconocida fácilmente mediante simple estudio exterior. Este deterioro se produce únicamente cuando el hormigón de cemento aluminoso poroso; el carbonato alcalino, viaja a través del hormigón, concentrándose por acción de capilaridad er superficie, donde, además, se reconcentra por evaporación y da lugar a mayor carbonatación. En otros estudiado el comportamiento del cemento aluminoso hidratado y curado a diversas humedades relativa a diferentes temperaturas, sometido a la acción de distintas concentraciones de CO2. Los resultados obteni informaron sobre interesantes aspectos de la evolución de las fases hidratadas y la influencia del CO2, embargo, en ningún caso se observó un efecto que pudiera ser asimilado a la hidrólisis alcalina (carbonatació			como lo son: La porosidad del mate de CO2 y la temperatura. En el estuc que pueden coexistir distintas esp carbonatación, que presentan com potasio. En una etapa posterior, dicho ca evolucionaría hacia la formación de amorfa.	es que afectan el proceso de carbonatación, erial, la humedad relativa, la concentración dio realizado por SEM se pone de manifiesto eccies químicas, como consecuencia de la aposiciones variables en calcio, aluminio y orbonato de aluminio y potasio hidratado hidróxido de aluminio, inicialmente en fase	
	TÍTULO DEL PROYECTO UNIVERSIDAD C			DIRECTOR DEL PROYECTO	
		OHIT ENGINANT CA	OLICA DE COLONIDIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ	
	RESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES	FACULTAD	DE INGENIERÍA	AUTORES	
VEHICULARES DE L	A ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL		CAMILO AGUILAR CARRILLO	
		BOGOTÁ D.C. (2015)		MICHAEL VELASQUEZ BURGOS	

А	ARTÍCULO No. 2			
	RE	FERENCIA DEL ARTÍCULO	TOMADO	
REFERENCIA O ACCESO: http://www.scielo.cl/scielo.php?pid=S0718-50732009000300003&script=sci_arttext&tlng=e				tlng=e
TÍTULO:	MODELAMIENTO DEL PROCESO DE CARBONATACIÓN D	-	RE), CON DATOS DE CONVERSIÓN FRACCIONA FRONES MONITOREADOS IN-SITU.	AL OBTENIDOS A TRAVÉS DE EXPERIMENTOS
AUTOR (ES):	MARTA CASTELLOTE, CARMEN ANDRADE		CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ 3 de Marzo 2015.
INSTITUCION:	INSTITUTO DE CIENCIAS DE LA CONSTRUCCIÓN EDUAR LETCC, (CSIC).	DO TORROJA,	CIUDAD Y FECHA	Diciembre de 2009. Madrid, ESPAÑA
	RESUMEN		CONCL	USIONES
cambios en sus propie asume que la carbonat se mueve hacia el int Para realizar los exper- un cuerpo cilíndrico co cuya función era separ de solución saturada d una tapa hermética do CO2 y ventilación). El g con una lámina de cad del aparato cilíndrico El proceso de la carbo cambios en sus propie asume que la carbonat	natación modifica lentamente con el tiempo la estructura edades físicas y químicas. De este proceso surgen dos pración es principalmente un fenómeno disfuncional, en dor preservo del hormigón en una relación proporcional a la referior del hormigón en una relación proporcional a la referior del hormigón en una relación proporcional a la referior del hormigón en una relación una mini-cámara de en un tubo y una válvula en el fondo. La mini-cámara contablar el cuerpo del aparato de la válvula (que permitía el llena en Nitrato Sódico (NaN03), que se mantuvo separada de la rende la muestra era suspendida y tres orificios de entrada la secue con la concentración del 100%, a telmio (para evitar las interferencias del tubo plástico con la con el fin de asegurar la correcta circulación de gas natación modifica lentamente con el tiempo la estructura edades físicas y químicas. De este proceso surgen dos pracción es principalmente un fenómeno disfuncional, en dorior del hormigón en una relación proporcional a la raíz cua	oblemas: por un lado, nde el frente carbonatad aíz cuadrada del tiemp vidrio, que consistente do acon un vidrio perforado del fondo), con un 65 muestra. El aparato pose (entrada de CO2, salida dravés de un tubo cubieros neutrones) en el fonda través de la muestra de hormigón, e induce oblemas: por un lado, nde el frente carbonatad	carbonatación en matrices de cemento empleando monitorios in-situ, difracciono aceleradas con concentraciones al 1005 nuestro De igual forma se han establecido alguno mayor cantidad de material alcalino carbo el factor corrector de pasta FCP (que con los morteros u hormigones utilizados).	resumen algunos modelos esenciales de to, donde su desarrollo ha sido posible ón acelerada, pruebas de carbonatación de CO2. Que nos ayudan al estudio de proyecto. s Factores de Reducción - FR, debido a que a conatado, mayor es la concentración de CO2 y rige la cantidad de pasta en la muestra para
	TÍTULO DEL PROYECTO		DAD CATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO
		UNIVERS	DAD CATOLICA DE COLOIVIDIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ
EVALUACIÓN DE	PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES	FA	CULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES
VEHICULARES DE	LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL		CAMILO AGUILAR CARRILLO
			BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS

	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO No. 3					
	REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO					
REFERENCIA O ACCESO:	REFERENCIA O http://search.proguest.com/docview/14/8400662/17CF582742704B70PO/12accountid=45660#center					
TÍTULO:	EFFECTS OF CARI	BONATION ON CHLORIDE P	ENETRATION IN CONCRETE			
AUTOR (ES):	LEE, MYUNG KUE; JUNG, SANG HWA; OH, BYUNG HWAN.	CIUDAD Y	FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 12 de Marzo de 2015.		
INSTITUCION:	ACI MATERIAL JOURNAL	CI	UDAD Y FECHA	SEP/OCT 2013		
una combinación de tales factores. Por lo tanto, el propósito de este estudio es explorar la influencia de la carbonatación en la penetración de cloruros en estructuras de hormigón. Varias series de probetas de hormigón de inmersión fueron probadas. Los resultados de la prueba indican que la penetración de cloruro es más pronunciada cuando el proceso de carbonatación se combina con la entrada de cloruro. "Se muestra también que la relación de cloruro soluble en agua para el contenido soluble en ácido de cloruro es mayor para el caso de la serie de ensayos carbonatada que el caso de la serie de ensayos no carbonatada normal". Esto puede causar una situación más vulnerable a la corrosión de barras de acero cuando el cloruro		las 56 semanas de inmersión cíc Por otro lado, este valor alcanza a de inmersión cíclico en cloruros resultado coincide con la conclus en agua para los contenidos libri sola condición de ingreso de cl encontró en este estudio que la p	lico en cloruros y carbonatación acelerada. proximadamente 55 a 65 % a las 52 semanas y en condiciones naturales del aire. Este ión de que la proporción de cloruro soluble es de cloruro total en el concreto bajo una loruro es aproximadamente un 60 %." Se roporción de cloruro soluble en agua para el e, es mayor para el caso de la carbonatación aire natural.			
	TÍTULO DEL PROYECTO	UNIVERSIDAD CA	ATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ		
EVALUACIÓN D	L E PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES	FACULTAI	D DE INGENIERÍA	AUTORES		
	E LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA I	DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO		
		BOGO	ΓÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS		

REFERENCIA O ACCESO: http://search.proquest.com/docview/1566050097/F1FD4068B20E4E90PQ/17accountid=45604center TÍTULO: CONCRETE MIX DESIGN FOR SERVICE LIFE OF RC STRUCTURES UNDER CARBONATION USING GENETIC ALGORITHM AUTOR (ES): SEUNG-JUN KWON; LEE, BYUNG JAE; YUN YONG KIM CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA RESUMEN La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante la vida del servicio prevista. Este artículo e spara dar una tecnica numérica a la obtención de proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 ces obtenido previos, y luego la función idónea del coeficiente de difúsión de CO2 es obtenido a través de los autions de gregado grueso y la humedad relativa. A través de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y musetra resultados reanolados carbonatación. Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la la técnica de GA, las proporciones de mezcla concreto portant fibro 10PC). Sel conjunto de datos com min Las proporciones de preparado, esta técnica puede ser aplicable restreinados es preparado, esta técnica puede ser aplicable restreinados es aplica para la proporción de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla se tos puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedim							
REFERENCIA O ACCESO: TÍTULO: CONCRETE MIX DESIGN FOR SERVICE LIFE OF RC STRUCTURES UNDER CARBONATION USING GENETIC ALGORITHM AUTOR (ES): SEUNG-JUN KWON; LEE, BYUNG JAE; YUN YONG KIM CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA RESUMEN CONCLUSIONES RESUMEN CONCLUSIONES La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante la vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través del los estudios previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del os estudios previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del os estudios proporciones de preparado, satisfacen la vida útil de la estructura obtenida a proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativo promedio de 4,6%. Esta técnica se aplica para la proporcione de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplica para la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla de lormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla que se puede garantizar la vida útil de la estructuras de Coventa de la		ARTÍCULO No. 4					
ACCESO: http://search.proquest.com/docview/1566050097/F1FD4068820E4E90PQ/17accountid=45660#center TÍTULO: CONCRETE MIX DESIGN FOR SERVICE LIFE OF RC STRUCTURES UNDER CARBONATION USING GENETIC ALGORITHM AUTOR (ES): SEUNG-JUN KWON; LEE, BYUNG JAE; YUN YONG KIM CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA BOGOTÁ, 18 de Marzo de 2015. INSTITUCION: ADVANCES IN MATERIALS SCIENCE AND ENGINEERING CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA RESUMEN La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante jordinas de servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtenición de proporciones de la mezcla y la humedad relativa hace que la variación de proporciones de la mezcla y la humedad relativa hace que la variación de proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través de los estudios proporciones de preparado, y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través de la análisis de regresión. La mejor función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del a función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del a función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través de la exerca de preparado, esta técnica de GA. Los resultados de este estudio son solame regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla como: Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, el agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla que se puede apregado que se y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla que se puede apregado que se y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla que se puede apregado que se y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las pro		REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO					
AUTOR (ES): SEUNG-JUN KWON; LEE, BYUNG JAE; YUN YONG KIM CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA RESUMEN La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante la vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones de mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatación, las proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través del los estudios previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del análisis de regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla como: Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativo promedio de 4,6%. Esta técnica se aplica para la proporcióne de la mezcla de la mezcla que se puede garantizar la vida dútil de las estructuras RC expuestos a diferentes deterioros como ataque de clorrors, la acción de congelación		http://search.proquest.com/do	ocview/1566050097/F1FD40	068B20E4E90PQ/1?accountid=4560	60#center		
INSTITUCION: ADVANCES IN MATERIALS SCIENCE AND ENGINEERING CIUDAD Y FECHA NEW YORK, UNITED STATES, 2014 RESUMEN La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante la vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones de proporciones de la mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatación que se considera como un grave deterioro de los sitios subterráneos y las grandes ciudades. Para este estudio, las proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 so obtenida a través del análisis de regresión. La mejor función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del análisis de regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla como: Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se aplica para la proporción de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos implicado de conficiente de difusión de CO2 que contiene las variables co proporciones de mezcla de conficiente de difusión de CO2 que contiene las variables co proporciones de la mezcla de la mezcla su de la mezcla de la mezcla su dissiniuya. Asumiendo las condiciones de exposición carbonatación, los parámetros de diseño, los coeficientes de difusión y proporciones de preparado, satisfacen la vida útil de la estructura obtenic través de la técnica de GA. Los resultados ex estudios os no solamentos de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA. Los resultados ex estudios os proporciones de preparado, esta técnica puede ser aplicable al concreto portland tipo 1 (OPC). Si el conjunto de datos con min y mezclas químicas está	TÍTULO:	CONCRETE MIX DESIGN FOR SERVICE	LIFE OF RC STRUCTURES UN	NDER CARBONATION USING GENET	FIC ALGORITHM		
RESUMEN La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante ju vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones de mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatación que se considera como un grave deterioro de los sitios subterráneos y las grandes ciudades. Para este estudio, previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del análisis de regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla como: Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativo promedio de 4,6%. Esta técnica se aplica para la proporción de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla que se puede garantizar la vida útil de las estructuras RC expuestos a diferentes deterioros como ataque de cloruros, la acción de congelación	AUTOR (ES):	SEUNG-JUN KWON; LEE, BYUNG JAE; YUN YONG KIM	CIUDAD Y FE	CHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 18 de Marzo de 2015.		
La corrosión del acero en una estructura de concreto reforzado (RC), es un problema crítico a la seguridad estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante ja vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones óptimas de mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatación que se considera como un grave deterioro de los sitios subterráneos y las grandes ciudades. Para este estudio, previos, y luego la función idónea del coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través del análisis de regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativo promedio de 4,6%. Esta técnica se aplica para la proporción de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimientos similares, esto se puede aplicar a la generación de porporciones de la mezcla deterioros como ataque de cloruros, la acción de congelación	INSTITUCION:	ADVANCES IN MATERIALS SCIENCE AND ENGINEERING	CIUD	AD Y FECHA	NEW YORK, UNITED STATES, 2014		
estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durante la vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporciones óptimas de mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatación que se considera como un grave deterioro de los sitios subterráneos y las grandes ciudades. Para este estudio, las proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través de los estudios previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 son analizados a través del análisis de regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla como: Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de arena, de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla se obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativos proporciones de la mezcla que se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla que se puede garantizar la vida útil de las estructuras RC expuestos a diferentes deterioros como ataque de cloruros, la acción de congelación		11=00111=11		CC	NCLUSIONES		
TÍTULO DEL PROVESTO	estructural que muchas investigaciones han llevado a cabo para mantener el rendimiento requerido durant la vida del servicio prevista. Este artículo es para dar una técnica numérica a la obtención de proporcione óptimas de mezcla de concreto a través del algoritmo genético (GA) para estructuras de RC bajo carbonatació que se considera como un grave deterioro de los sitios subterráneos y las grandes ciudades. Para este estudi las proporciones de preparado y los coeficientes de difusión de CO2 son analizados a través de los estudio previos, y luego la función idónea del coeficiente de difusión de CO2 es obtenida a través del análisis o regresión. La mejor función de 69 resultados de prueba incluye 5 variables de proporciones de mezcla come Las proporciones de la Relación agua cemento, contenido de cemento, el porcentaje del contenido de aren de agregado grueso y la humedad relativa. A través de la técnica de GA, las proporciones de la mezcla obtienen por 12 casos de verificación y muestran resultados razonables con error relativo promedio de 4,69 Esta técnica se aplica para la proporción de la mezcla del hormigón bajo la carbonatación. Con procedimiento similares, esto se puede aplicar a la generación de proporciones de la mezcla que se puede garantizar la vici útil de las estructuras RC expuestos a diferentes deterioros como ataque de cloruros, la acción de congelación y descongelación, y el ataque de sulfato.		obtención de proporciones s de RC bajo carbonatación iudades. Para este estudio, os a través de los estudios da a través del análisis de porciones de mezcla como: aje del contenido de arena, porciones de la mezcla se relativo promedio de 4,6%. ación. Con procedimientos se puede garantizar la vida	proporciones de la mezcla y la hu errores relativos disminuya. Asu carbonación, los parámetros de proporciones de preparado, satis través de la técnica de GA. Los aplicable al concreto portland tipo y mezclas químicas está prepara extensamente a diseño de dur	umedad relativa hace que la variación de los umiendo las condiciones de exposición de diseño, los coeficientes de difusión y las facen la vida útil de la estructura obtenida a resultados de este estudio son solamente o 1(OPC). Si el conjunto de datos con mineral ado, esta técnica puede ser aplicable más rabilidad para las estructuras de RC bajo		
TÍTULO DEL PROYECTO UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA DIRECTOR DEL PROYECTO UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA		TÎTULO DEL PROYECTO	UNIVERSIDAD CA	ATÓLICA DE COLOMBIA			
ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES FACULTAD DE INGENIERÍA AUTORES	EVALUACI	IÓN DE DDECENCIA DE CADDONATACIÓN EN LOS DUENTES	EACHTAF	DE INGENIERÍA			
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES FACULTAD DE INGENIERÍA AUTORES VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA. PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL CAMILO AGUILAR CARRILLO					110.101		
BOGOTÁ D.C. (2015) MICHAEL VELASQUEZ BURGOS	LINCOLA	DE ELECTION OF THE PROPERTY OF THE PROPE					

	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBON			ADO	ARTÍCULO No. 5
	REFERENCIA	DEL ARTÍCU	JLO TOMADO		
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proquest.com/docview/1016764208/4773B983D61644A5EPO/3?accountid=45660#center				
TÍTULO:	CONCRETE CARBONATION AS A	LIMITED PR	OCESS AND ITS RELEVANCE TO CONCRETE	COVERING.	
AUTOR (ES):	CZARNECKI, LECH; WOYCIECHOWSKI, PIOTR	CII	UDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 26 de Mar	zo de 2015.
INSTITUCION:	AMERICAN CONCRETE INSTITUTE		CIUDAD Y FECHA	FARMINGTON HILLS, UNI	TED STATES 2012
	RESUMEN		CON	CLUSIONES	
		carbonatación. Las Funciones hiperbo hormigones tienen altos coeficientes de	confirmó, y las dos variables onación. En todos los horr to, un aumento de w / b y u e a un mayor valor de lá ólicas desarrolladas para regresión y se pueden utiliza ección del espesor adecuado	se utilizaron en el migones probados, na disminución del a profundidad de una variedad de ar para pronosticar o de recubrimiento	
	TÍTULO DEL PROYECTO		VEDSIDAD CATÓLICA DE COLORS	DIRECTOR DEL PI	ROYECTO
		UNIV	ERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	ING. MARISOL NEM	OCÓN RUIZ
EVALUACIÓN DE PRE	SENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE		FACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORE	S
LAZ	ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL		CAMILO AGUILAR	CARRILLO
		BOGOTÁ D.C. (2015)		MICHAEL VELASQU	EZ BURGOS

	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONAT.	ACIÓN EN LA	S ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMAI	ARTÍCULO
	REFERENCIA DEL AI	RTÍCULO TON	MADO	No. 6
REFERENCIA O ACCESO: http://search.proquest.com/docview/223118004/4773B983D6164A5FPQ/23?accountid=45660#center				
TÍTULO: INFLUENCE OF CEMENT TYPE AND TEMPERATURE ON THE RATE OF CORROSION OF STEEL IN CONCRETE EXPOSED TO CARBONATION				POSED TO CARBONATION
AUTOR (ES):	BACCAY, M A; OTSUKI, N; NISHIDA, T; MARUYAMA, S		CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 4 de Abril 2015.
INSTITUCION:	NATIONAL ASSOCIATION OF CORROSION ENGINEERS		CIUDAD Y FECHA	HOUSTON, UNITED STATES, 2006
	RESUMEN		CONC	CLUSIONES
cemento y la tempe carbonatación aceler probetas de hormigó expuestos a diferente carbonatación, la rela en el laboratorio para en el hormigón. Los re mejor resistencia a la otro lado, BFSC es u especialmente cuand en las muestras aume de corrosión aument total de la corrosión e	a los resultados de una investigación de laboratorio sobre la influencia ratura sobre la velocidad de corrosión del acero en el hormigón ex ada (dióxido de concentración [CO2] de carbono 15%). En este estudio, an armado (10 cm por 10 cm por 40 cm) con una relación agua / cemeros condiciones de temperatura (20°C, 30°C y 40°C). La medición de la proción de vacíos, permeabilidad al oxígeno, y la velocidad de corrosión se llevevaluar la influencia del tipo de cemento y la temperatura sobre la corrosio esultados del ensayo muestran que el hormigón que contiene cemento Pocorrosión a temperaturas más bajas que el cemento escoria de alto horno n hormigón que se comporta mejor a temperaturas más elevadas (30 os exponen durante un período de tiempo más largo. En general, la tasa entó con la temperatura. Esto es consistente con la expectativa teórica de a con la temperatura. Por otra parte, se confirmó que el logaritmo natur stá relacionada linealmente con el recíproco de la temperatura absoluta, con en il semperatura.	puesto a la se utilizaron nto de 0.55, fundidad de varon a cabo ón del acero ortland tiene o (BFSC). Por 0°C y 40°C), de corrosión e que la tasa al de la tasa	aumenta cuando aumenta la tempera con la expectativa teórica de que temperatura. La muestra de hormigón demostrado un mejor rendimiento fr cemento escoria de alto horno (BFSC contrario, el cemento BFSC se cor superior) en comparación con el ceme (30°C y 40°C), especialmente cuando largo.	datos indicaron que la tasa de corrosión tura de 20°C a 40°C. Esto está de acuerdo la tasa de corrosión aumenta con la n que contiene cemento Portland tipo 1 ha ente a la corrosión en comparación con el) a temperaturas más bajas (20°C). Por el mporta mejor (resistencia a la corrosión ento Portland a temperaturas más elevadas se exponen a un período de tiempo más
	TÍTULO DEL PROYECTO	UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA		DIRECTOR DEL PROYECTO
	_			ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ
EVALUACIÓN DE P	RESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA		FACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES
	ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PRO	GRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO
		BOGOTÁ D.C. (2015)		MICHAEL VELASQUEZ BURGOS

	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO No. 7					
	REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO					
REFERENCIA O ACCESO:	http://oa.upm.es/5753/1/TES	SIS MASTER LETICIA R	AFAELINA_PEREZ_MENDEZ.pdf			
TÍTULO:	VIDA ÚTIL RESIDUAL DE ESTRUCTUI	RAS DE HORMIGÓN AR	MADO AFECTADAS POR CORROSIÓ	N		
AUTOR (ES):	LETICIA RAFAELINA PÉREZ MÉNDEZ	CIUDAD	/ FECHA DE CONSULTA	BOGO	TÁ, 8 de Abril 2015.	
INSTITUCION:	UNIVERSIDAD POLITÉCNICA DE MADRID	CI	UDAD Y FECHA	MA	DRID (ESPAÑA), SEP/2010	
	RESUMEN		CONC	LUSIONES		
el concepto de reparación del dicho concepto exponen dos comanera y del ál permitir el paso química del CO pues se sabe q exceso de humo origen de la pat	ñola EHE para aplicarlas a la protección y aumento de la durabilidad de lo vida útil y vida útil residual de una estructura para hacer un balance aces concreto que conforma las estructuras o elementos de estructuras, por mediante la ejecución de un ejemplo real. Para adentrarse a la problem onceptos de la corrosión, la corrosión localizada y la generalizada, las corea afectada en la estructura provista. El concreto es un material muy o del dióxido de carbono en el interior de este, por lo que se produce el 2 en el interior de este, de manera que la humedad regula el aceleram que la relación carbonatación-humedad es de carácter proporcional, pedad, la acción de la carbonatación, de la misma forma, va a tener una la cología; de lo contrario, si el contenido de humedad es bajo, la progresión ta, trayendo consigo una mayor durabilidad en la estructura.	rca de la viabilidad de lo que se lleva a cabo ática en referencia, se cuales dependen de la poroso, el cual puede el inicio de la reacción niento de la patología, pues si bien existe un mayor influencia en el	cuenta el espesor del recubrimier cumplen la función de proteger e que está dispuesto dicho recubrin cloruros existentes en el concret cemento o cloruros procedentes e	el acero de re niento y, por s o a la hora c del exterior.	efuerzo, la calidad con la supuesto, la presencia de de concebir la mezcla de	
	TÍTULO DEL PROYECTO	UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA			FOR DEL PROYECTO	
EVALUACIÓN D	E PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE	FACIIIT	AD DE INGENIERÍA	ING. MAI	RISOL NEMOCÓN RUIZ AUTORES	
LVALUACION D	LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.		A DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO	AGUILAR CARRILLO	
	,	BOGOTÁ D.C. (2015)			VELASQUEZ BURGOS	

ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO No. 8						
	REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO					
REFERENCIA O ACCESO:	http://u	eprints.ucm.es/14424/1/	Г <u>33374.pdf</u>			
TÍTULO:	CARBONATACIÓN DEL HORMIGÓN: COMBINACIÓN	DE CO2 CON LAS FASES H	IDRATADAS DEL CEMENTO Y FREN	ITE DE CAMBIO DE pH		
AUTOR (ES):	ISABEL GALÁN GARCÍA	CIUDAD Y	FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 16 de Abril 2015.		
INSTITUCION:	UNIVERSIDAD COMPLUTENSE DE MADRID	CI	UDAD Y FECHA	MADRID (ESPAÑA) 2011		
	RESUMEN orzado es uno de los materiales más usados actualmente para la cons			CLUSIONES		
como edificios, puentes, centros comerciales, y demás infraestructuras que van a soportar cargas muy al las cuales van a ser transmitidas a sus seccion Por lo tanto, como sabemos, esto requiere de una gran responsabilidad, pues no se puede permitir que structura se vea debilitada, ni mucho menos, afectada por dichas cargas. En cuanto a la patología del concreto causada por el acero de refuerzo, es muy importante saber que la resistencia a la compresión del concreto ve drásticamente afectada por la acción de dicha corrosión, asunto que infiere en gran medida en el documento, pues se hace énfasis en la reacción del CO2 con las fases hidratadas del cemento. Este estudio de gran importancia para deducir de manera más precisa la vida útil de las estructuras de hormigón arma así como también, para comparar el efecto del CO2 con las emisiones de las industrias cemente En la ejecución de las pruebas, se elaboraron pastas de cemento, morteros y concretos, para posteriorme ser sometidos a carbonatación natural, mediante técnicas como el indicador de pH disolución de fenolítale medidas de peso, difracción de Rayos X (XRD), difracción de neutrones (ND), entre otras.			se puede estimar mediante los k*(t^0,5). Se determina que er cemento, mayor se hará la dific	esistencia a la compresión del concreto valores obtenidos de la ecuación x = n cuanto mayor sea la relación agua- sultad para permitir el paso del CO2 al o a que las reacciones se produzcan en		
	TÍTULO DEL PROYECTO	UNIVERSIDAD C	ATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO		
				ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ		
	DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.		D DE INGENIERÍA	AUTORES CAMILO AGUILAR CARRILLO		
	AL DIZONINI GENTE ANANDA, NENNEDI I ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL BOGOTÁ D.C. (2015)		MICHAEL VELASQUEZ BURGOS		

ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERE	ARTÍCULO No. 9				
	REFERE	NCIA DEL	ARTÍCULO TOMADO		
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proqu	iest.com/	docview/220445212/4EE0D32C03FC4CB7PQ/48?acc	ountid=45660#center	
Τίτυιο:	CONCRETE CORR	CONCRETE CORROSION, METHODS TO CONTROL THIS PERENNIAL PROBLEM IN TI			
AUTOR (ES):	MATHEW, SAM		CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 24 de Abril 2015.	
INSTITUCION:	AMERICAN ASSOCIATION OF COST EN	GINEERS	CIUDAD Y FECHA	MATHEW SAM, ABRIL/2006	
RE	SUMEN		CONCLUSION	ES	
del Golfo Árabe, la química detrás de la corrosión, y los métodos de protección de hormigón armado. El método de protección catódica para el hormigón se destacó porque ha demostrado ser el método más viable para la protección de la región del Golfo Árabe. Estructuras de hormigón en la región del Golfo están expuestos a condiciones climáticas adversas de alta temperatura, la humedad y la presencia de sales de cloruro y sulfato en el terreno natural circundante y agua. Tradicionalmente, los métodos pasivos de protección se han utilizado para proteger las estructuras de hormigón. Los métodos más utilizados incluyen un aumento en el recubrimiento de refuerzo,		Los métodos tradicionales de la protección de corr sistema de barrera pasivo, no pueden ser suficien corrosión necesario para la vida útil de diseño de la ambientes agresivos. Las estructuras de hormigó expuestas a un ambiente agresivo de temperatura a el agua. Es por eso que La protección Catódica e corrosión tanto para nuevas construcciones de existentes. El uso de la protección catódica como medios demostración de éxito desde 1973, y durante 12 añ	tes para proveer el nivel de control de as estructuras de concreto reforzado en n ubicadas en la región de golfo, son alta, humedad y los niveles de cloruro en es el método más eficaz de control de concreto como para estructuras ya de prevenir la corrosión ha sido una		
TÍTULO DEL P	ROYECTO		UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO	
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CAR	DONATACIÓN EN LOS DUENTES		FACULTAD DE INGENIERÍA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ AUTORES	
VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE A			PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO	
	, .=== : . =:. <u>=</u> : . ,		BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS	

ANÁLISIS DE ARTÍCULO	ARTÍCULO No. 10					
	REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO					
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proquest.c	om/docview/1670147043/AB1B3F2E3DD74F7FPQ/1?acco	untid=45660			
TÍTULO:	SUITABILITY OF CEMENT CO	MBINATIONS FOR CARBONATION RESISTANCE OF STRUCTI	URAL CONCRETE			
AUTOR (ES):	OLUFEMI FOLAGBADE SAMUEL - DAVID NEWLANDS MORAY	CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 29 de Abril 2015.			
INSTITUCION:	JOURNAL OF ENGINEERING, DESIGN AND TECHNOLOGY	CIUDAD Y FECHA	FARMINGTON HILLS, ABRIL/2015			
	RESUMEN	CONCLUSIONES				
carbonatación a los 28 días y ace	s resistencias compresivas en profundidades de leradas a 28 días y las edades fueron determinadas mento 0.35 - 0.50 y 0.65. para determinar su grado	1. El método de fenolftaleína tradicional, subestima significativamente el avance del borde				
TÍTULO DEL PROYECTO		UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO			
		UNIVERSIDAD CATOLICA DE COLOMBIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ			
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE	CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES	FACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES			
DE LA ZONA PUEN	ITE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO			
		BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS			

ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REF	ERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONA	STRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO			ARTÍCULO No. 11			
REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO								
REFERENCIA O ACCESO: http://search.proquest.co			com/docview/1670147043/AB1B3F2E3DD74F7FPQ/1?accountid=45660					
TÍTULO:	A COMPARISON OF ME	A COMPARISON OF METHODS FOR DETERMINING CARBONATION DEPH IN FLY ASH - BLENDED CEMENT MORTARS				RTARS		
AUTOR (ES):	HERRERA RICARDO - KINRADE	HERRERA RICARDO - KINRADE STEPHEN			CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA		BOGOTÁ, 5 de Mayo 2015.	
INSTITUCION:	ACI MATERIALS JOURN	CIUDAD Y FECHA		FARMINGTON HILLS, ABRIL/2015				
	RESUMEN		CONCLUSIONES					
Se compararon varios métodos para medir la profundidad de carbonatación en 50,8 x 101,6 mm (2 x 4 pulg.) Se tomaron cilindros de concreto que habían sido preparados a partir de cemento Portland ordinario, con cenizas volantes Tipo C carbón sustitución 0 a 40% (FA), y se hicieron reaccionar durante hasta 28 días en una atmósfera de 50% de CO2 en un 62% de humedad relativa (RH). Diferentes muestras se analizaron por tinción con fenolftaleína, análisis de imagen digital (manchado y sin teñir), perfiles de pH de las digestiones acuosas, y Fourier-Transforma espectrofotometría infrarroja. Se modelo el avance del frente de carbonatación utilizando el modelo de núcleo sin reaccionar, lo que ilustra que la sustitución parcial del cemento portland por FA aumentó la tasa de muestra de carbonatación. El método tradicional de fenolftaleína subestima significativamente el avance de borde de ataque del frente de carbonatación. Las otras técnicas eran todos de acuerdo razonable con otros. Sin embargo, de estos, el análisis digital de imágenes era el método más rápido y menos costoso de realizar.			Los otros métodos probados-FTIR, perfiles de pH y de en acuerdo razonable entre sí en cuanto a la profundi frente de S. El reemplazo parcial del cemento con FA hace que el f más rápido.			e pH y de imagen dig profundidad máxin	de imagen digital de análisis-están Ididad máxima alcanzada por un carbonatación.	
TÍTULO DEL PROYECTO		VEDCIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA		DIRECTOR D	DEL PROYECTO			
		UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA		ING. MARISOL	NEMOCÓN RUIZ			
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CA		FACULTAD DE INGENIERÍA		AUTORES				
VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIV		PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL		CAMILO AGUILAR CARRILLO				
		BOGOTÁ D.C. (2015)			MICHAEL VELASQUEZ BURGOS			

ANÁLISIS DE ARTÍCULOS	ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO No. 12							
		1 111110000 110100						
REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO								
REFERENCIA O ACCESO:	60: http://search.proquest.com/docview/1490633728/fulltextPDF/AB1B3F2E3DD74F7FPQ/3?accountid=45660							
TÍTULO:	LIFE CYCLE GREENHAUSE GAS I	EMISSIONS OF	BLENDED CEMENT CONCRETE INCLUD	ING CARBONATION AND DURABILITY				
AUTOR (ES):	GARCIA SEGURA TATIANA - ALCALA JU	LIAN	CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 12 de Mayo 2015.				
INSTITUCION:	THE INTERNATIONAL JOURNAL OF LIFE CYCLE A	ASSESSMENT	CIUDAD Y FECHA	DORDRECHT, JUNIO/2014				
	RESUMEN			CONCLUSIONES s en una valoración de ciclo vital, es crucial considerar				
RESUMEN Este estudio valora emisiones de gases de CO2 y captura de CO2 para una columna concreto reforzado durante su vida del servicio y después de la demolición y el repetido como el material de empaste de grava. La reducción concreta, atribuible carbonación y al acero inevitable se arraiga en la corrosión. La Carbonación emprogresivamente durante la vida del servicio y toma CO2 incluso después de la demoli debido al área de superficie expuesta más grande. En este estudio, los resultados presentados como una función de cemento reemplazada por ceniza de mosca (F escoria de alto horno (BFS).		tribuible a la ción empeora la demolición esultados son	Portland con FA, en lugar de BFS, esto ya que el FA necesita un mayor proces de transporte son generalmente má fueron conseguidas usando BFS, ya qu	es de la demolición. Cuando se remplaza el cemento elleva a una emisión de gas física de menor magnitud, samiento después de ser coleccionado, y las distancias si breves. Sin embargo las reducciones más grandes le puede reemplazar una mayor cantidad de cemento. Ince la vida de servicio notablemente. Si el concreto no el material de empaste de grava.				
Т	TÍTULO DEL PROYECTO		SIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO				
				ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ				
	NCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES		ACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES				
VEHICULARES DE LA ZO	VEHICULARES DE LA ZONA PUENTE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.		GRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO				
		BOGOTÁ D.C. (2015)		MICHAEL VELASQUEZ BURGOS				

ANÁLISIS DE ARTÍCULOS REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO ARTÍCULO						
REFERENCIA DEL ARTÍCULO TOMADO						
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proquest.com/docview/197952450/5B8F9611A1BC4979PQ/66?accountid=45660#center					
TÍTULO:	EFFECT OF HIGH LEVELS OF FINES CONTENT ON CONCRETE PROPERTIES					
AUTOR (ES):	KATZ, AMNON - BAUM,	HADASSA	CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 16 de Mayo 2015.		
INSTITUCION:	ACI MATERIALS JOU	JRNAL	CIUDAD Y FECHA	FARMINGTON HILLS, DICIEMBRE/2006		
	RESUMEN			CONCLUSIONES		
El contenido de finos (partículas menores de 0,075 mm [No. 200] de malla) en los agregado utilizados para la producción de concreto es generalmente limitada por la mayoría de las norma en todo el mundo. En el artículo actual trata de un estudio en el cual se encontró que mientra la trabajabilidad puede ser controlada por cantidades razonables de finos, la adición de lo mismos mejora la resistencia del concreto en un 30%, reduce la velocidad de carbonatación, aumenta ligeramente los cambios de volumen del concreto fresco y endurecido. Cuando s requieren altas dosis de mezcla para mantener la trabajabilidad debido a la presencia d grandes cantidades de partículas ultra finas (menos de ~ 5 micras), las propiedades del concret se vieron seriamente afectadas.			observaron con los finos más gruesos. Cuando se utilizaron los finos más pequeños, la sensibilidad a la fisuración por retracción plástica en el concreto fresco y la contracción en el concreto endurecido aumentó significativamente.			
TÍTULO DEL PROYECTO			DAD CATÓLICA DE COLOMBIA	DIRECTOR DEL PROYECTO		
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES FA VEHICILIA DES DE LA ZONA DIJENTE ABANDA VENNEDA VENDA VENNEDA VENDA VENNEDA VENDA VENNEDA VENNEDA VENNEDA VENNEDA VENNEDA VENNEDA VENNEDA			DAD CATOLICA DE COLOIVIDIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ		
			CULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES		
			AMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO		
		ı	BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS		

, , ,	,			
ANÁLISIS DE ARTÍCULOS	REFERENTES AL ESTUDIO DE LA CARBONATACIÓN EN LAS	ESTRUCTURAS DE CONCRETO ARMADO	ARTÍCULO No. 14	
	REFERENCIA DEL AI	RTÍCULO TOMADO		
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proquest.com/	docview/198107007/AB1B3F2E3DD74F7FPQ/6?accountid=45660		
TÍTULO:	Two Experimental I	Methods to Determine Carbonation Profiles in Concrete		
AUTOR (ES):	GÉRALDINE VILLAIN; GÉRARD PLATRET	CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 20 de Mayo 2015.	
INSTITUCION:	ACI MATERIALS JOURNAL 103.4	CIUDAD Y FECHA	JULIO DE 2006.	
	RESUMEN	CONCLUSION		
RESUMEN La carbonatación es una de las principales causas de deterioro en hormigón armado porque conduce a una reducción del pH y de la masa, en parte debido a la precipitación de calcita. En consecuencia, las barras de refuerzo de acero no están protegidas ya por una capa de pasivación, que se forma en los valores de pH altos y desaparece cuando el pH disminuye. Los dos métodos experimentales presentados en este documento proporcionan perfiles de carbonatación que están relacionados con la cantidad de dióxido de carbono químicamente fija a varias profundidades en una muestra concreta. El primer método por medición de rayos gamma no es destructivo y es adecuado para las muestras sometidas a pruebas de laboratorio, porque se necesita el conocimiento del estado inicial, como una referencia para obtener la diferencia entre el estado de referencia virgen y el gas. Este método es apropiado para el seguimiento del curso de una prueba de carbonatación acelerada. El segundo método se basa en el análisis termo gravimétrico y se puede utilizar en muestras de laboratorio, así como en muestras tomadas a partir de estructuras de hormigón. El objetivo de este trabajo es describir, validar y comparar estos métodos innovadores mediante la investigación de diversos materiales cementicos.			ahora están disponibles. Debido a su a posible comparar útilmente diferentes nuestras de laboratorio o en estructuras lo de referencia. Por lo tanto, TGA es	
TÍTULO DEL PROYECTO			DIRECTOR DEL PROYECTO	
		UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ	
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE C	ARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA	FACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES	
ZONA PUENT	E ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO	
		BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS	

ANÁLISIS DE ARTÍCU	ARTÍCULO No. 15				
	REFERENCIA DEL	ARTÍCULO TOMADO			
REFERENCIA O ACCESO:	http://search.proquest.com/	/docview/218900366/AD20D2634A8243EBPQ/12?accountid=45660			
TÍTULO:	EFFECT OF BENZOTRIAZOLE DERIVATIVE	ES ON THE CORROSION OF STEEL IN SIMULATED CONCRET	E PORE SOLUTIONS		
AUTOR (ES):	MASHAL SHEBAN; ABU-DALO, MUNA; ABABNEH, AYMAN	CIUDAD Y FECHA DE CONSULTA	BOGOTÁ, 23 de Mayo 2015.		
INSTITUCION:	ANTI - CORROSION METHODS AND MATERIALS	ANTI - CORROSION METHODS AND MATERIALS CIUDAD Y FECHA			
	RESUMEN	CONCLUSIONES			
El objetivo de esta investigación fue desarrollar sistemas de protección de corrosión para las estructuras de concreto reforzado bajo el ataque de cloruro. Benzotriazol (BTA) y derivados del BTA fueron usados como materiales de protección de corrosión para el acero. Cinco Derivados del BTA fueron usados como dos sistemas de protección distintos: la inhibición y los sistemas de protección, estos se ensayaron en soluciones SCP (solución en poros) para ilustrar la eficacia de estos sistemas. Las soluciones de SCP simularon condiciones ambientales severas bajo ataque de cloruro, que es la principal causa de la		El sistema de protección de decapado utilizando derivados BTA mostró una alta resistencia a la corrosión y picaduras en el concreto. Los derivados de la BTA funcionan como buenos inhibidores para hormigones simulada bajo ataque cloruro. En ambos sistemas, la protección era debido a la adsorción de los derivados de BTA en la superficie de acero, que forma una capa de barrera alrededor del acero, la mejora de las propiedades resistentes a la corrosión del acero. Espectroscopia de impedancia electroquímica mostró que aumentó la resistencia, la capacitancia disminuye, y el potencial de picadura se hizo más noble, debido a la formación de la película protectora BTA.			
	TÍTULO DEL PROYECTO	LINIVERSIDAD CATÁLICA DE COLORADA	DIRECTOR DEL PROYECTO		
		UNIVERSIDAD CATÓLICA DE COLOMBIA	ING. MARISOL NEMOCÓN RUIZ		
EVALUACIÓN DE PRESENCIA DE O	CARBONATACIÓN EN LOS PUENTES VEHICULARES DE LA	FACULTAD DE INGENIERÍA	AUTORES		
ZONA PUENT	TE ARANDA, KENNEDY Y ENGATIVA.	PROGRAMA DE INGENIERÍA CIVIL	CAMILO AGUILAR CARRILLO		
		BOGOTÁ D.C. (2015)	MICHAEL VELASQUEZ BURGOS		

Fuete los autores

12.1. ANÁLISIS DE LOS ARTÍCULOS

A continuación se presenta una caracterización de los artículos leídos durante el desarrollo del trabajo, relacionados con el proceso de la carbonatación.

Tabla 8 Categorización de los artículos leídos.

	CARBONATACION						
ARTICULOS	MATERIALES	EXPERIMENTOS	DISEÑO DE MEZCLAS	CAUSAS Y EFECTOS	CARACTERISTICAS DE LA PATOLOGIA [3]	REPARACION Y PROTECCION [4]	METODOS [5]
1	Х		Х	Х			
2	X			X			
3	X						
4	X	X	X			X	
5		X		X			Х
6	X	X	X	X		X	
7				X		Х	
8			Х		X	X	Х
9						X	Х
10		X	Х				
11	X						Х
12	X	X			X		
13	Χ	X		X			
14							X
15						Х	
16	X						X

Fuente: Los autores

NOTA

[1]En estos artículos se hace referencia a las dosificaciones analizadas para la fabricación del concreto y las características que presentan estos frente a los ataques de la carbonatación.

- [2] Estos artículos tratan sobre los agentes ambientales y químicos que pueden producir o acelerar el proceso de carbonatación en el concreto y los efectos que tiene este sobre el mismo.
- [3] Estos tratan le la descripción de los diferentes síntomas que puede presentar el concreto al padecer esta patología.
- [4] Estos tratan de las diferentes acciones que podemos realizar para prevenir, mitigar y/o reparar los efectos producidos por la carbonatación.
- [5] Trata de diferentes investigaciones y modelos matemáticos o empíricos para determinar el grado de carbonatación presente en el concreto.
- [5] Trata de diferentes investigaciones y modelos matemáticos o empíricos para determinar el grado de carbonatación presente en el concreto.

Grafico 4 Artículos leídos por categoría.



Un 22% de los artículos analizados en esta investigación hablan sobre los materiales presentes en el concreto y su comportamiento frente a los efectos que produce la carbonatación, un 15% sobre experimentos realizados para analizar esta patología, un 15% sobre las causas y efectos de la carbonatación en el concreto, un 15% estudian acciones para proteger y reparar el concreto frente a esta patología, en un 15% se analizan y estudian diferentes métodos para determinar el grado de carbonatación presente en el concreto, en un 13% se estudian los diferentes diseños de mezclas y nuevos materiales que se pueden aplicar al concreto para poder retardar los efectos de la carbonatación, un 5% de los artículos describen y estudian los efectos que puede presentarse en el concreto ante el proceso de carbonatación.

13. CONCLUSIONES

- Gracias a las visitas de campo realizadas a los puentes vehiculares de las localidades de Puente Aranda, Kennedy y Engativá, se evidenció que la carbonatación está directamente relacionada a las emisiones de dióxido de carbono y de igual forma con la humedad relativa de la zona.
- La localidades de Puente Aranda y Kennedy fueron las que mayor afectación del proceso de carbonatación en los puentes vehiculares presentaron, con un 87.5% y 76% respectivamente; esto debido al alto grado de contaminación en el aire que se presenta en estas dos zonas de la ciudad. Mientras que la localidad de Engativá presento un nivel medio-alto de carbonatación (32%).
- Los puentes que tenían una pintura de recubrimiento presentaron una menor presencia de carbonatación, también el estado de esta pintura y su calidad son factores importantes para detener esta patología, lo que permite observar la efectividad de polímeros de recubrimiento en puentes afectados.
- Dentro de las investigaciones realizadas en los artículos se reconoce el ensayo de fenolftaleína como uno de los más económicos y mejores para determinar la presencia de carbonatación en el concreto, pero si se desea analizar la profundidad de carbonatación en el mismo se recomiendan hacer otro tipo de ensayos que nos puedan cuantificar esto de una forma más exacta.
- Aunque la carbonatación en estructuras de concertó reforzado ha sido estudiada a fondo, en Colombia no se hace una práctica adecuada de mitigación, ya que desde la construcción de este tipo de estructuras comienza el deber de darle una buena protección, en el país en la mayoría de edificaciones las prácticas de construcción no son muy adecuadas.

14. BIBLIOGRAFIA

GOOGLE. Bogotá y sus localidades [en línea] Bogotá [citado: 12, julio, 2014]. Disponible en Internet: <URL: https://www.google.com/maps/@4.6301816,-74.1063889, 11z>.

MONTANI, Rick. La carbonatación: enemigo olvidado del concreto [en línea] Bogotá [citado: 12, julio, 2014]. Disponible en Internet: <URL: http://www.imcyc.com/revista/2000/dic2000/carbonatacion.htm>.

INSTITUTO DE DESARROLLO URBANO DE BOGOTÁ. Valorización Acuerdo 523 De 2013 [en línea] Bogotá [citado: 12, julio, 2014]. Disponible en Internet: <URL: http://valorizacion.idu.gov.co/web/val/Valorizacion_523>.

360 en concreto. Tecnología del concreto [En línea]. Ocaña. Jesús David Osorio. [Citado el 4 de Agosto, 2014]. Disponible en internet: <URL:http://360gradosblog.com/index.php/carbonatacion-del-concreto-comodetectarla>

INSTITUTO COLOMBIANO DE NORMAS TECNICAS Y CERTIFICACION. Concretos. Durabilidad de estructuras de concreto. NTC 5551. BOGOTÁ D.C.: ICONTEC, 2007. 29p.