UNIVERSIDAD NACIONAL DE JAÉN

CARRERA PROFESIONAL DE INGENIERÍA CIVIL



RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN

TESIS PARA OPTAR EL TÍTULO PROFESIONAL DE INGENIERO CIVIL

Autores: Bach. Jonathan Smith Fernandez Correa

Bach. Orlando Tello Gonzales

Asesor: Ing. José Abel Ruíz Navarrete

JAÉN - PERÚ, NOVIEMBRE, 2019



UNIVERSIDAD NACIONAL DE JAÉN

Ley de Creación N° 29304

Universidad Licenciada con Resolución del Consejo Directivo N° 002-2018-SUNEDU/CD

ACTA DE SUSTENTACIÓN

reunieron los integra Presidente: Mg Zadi Secretario: Mg Billy	n, el día 🏩. de diciembr antes del Jurado: th Nancy Garrido Campa Alexis Cayatopa Calderó co Antonio Gonzales San	aña ón		
() Trabajo de In	vestigación			
(X) Tesis				
() Trabajo de Su	ificiencia Profesional			
Titulado:				
	COMPRESIÓN DEL CONC		_	S ALIGERADAS DE
	ES INFORMALES EN LA			Va
	Bachilleres <i>Jonathan</i>	Smith Fei	rnandez Correa	y Orlando Tello
Gonzales	anal da Inganian'a Civil a	وروا المالية		d = 1 = 4 ··
	onal de Ingeniería Civil d			de Jaen.
	ntación y defensa, el Jura			/ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
(×) Aprobar	() Desaprobar	(X) Unanimidad	() Mayoría
Con la siguiente menci				
a) Excelente	18, 19, 20	()	
b) Muy bueno	16, 17	()	
c) Bueno	14, 15	(14	i)	
d) Regular	13	()	
e) Desaprobado	12 ò menos	()	
	horas del mismo día, icipación con la suscripcion	ión de la pr		o de sustentación
Secret	dario		Vocal	

ÍNDICE

ÍΝ	DICE	E		ii
RE	ESUM	IEN.		. ix
ΑF	BSTR	ACT	·	X
I.	INT	ΓRΟΙ	DUCCIÓN	11
	1.1.	Situ	ación problemática	12
	1.2.	Just	tificación	12
	1.3.	Ant	ecedentes	13
	1.3.	.1.	A nivel internacional	13
	1.3.	.2.	A nivel nacional	13
	1.3.	.3.	A nivel local	14
	1.4.	Bas	ses teóricas	15
	1.4.	.1.	Concreto	16
	1.4.	.2.	Consistencia del concreto	17
	1.4.	.3.	Trabajabilidad del concreto	18
	1.4.	.4.	Durabilidad del concreto	18
	1.4.	.5.	Losas aligeradas	18
	1.4.	.6.	Construcciones informales	18
	1.4.	.7.	Concreto informal	18
II.	C	BJE	TIVOS	19
2	2.1.	Obj	etivo general	19
2	2.2.	Obj	etivos específicos	19
Ш	. N	//AT	ERIALES Y MÉTODOS	20
	3.1.	Ubi	cación geográfica	20
:	3.2.	Pob	olación, muestra y muestreo	21
	3.2.	.1.	Selección de la muestra.	21
	3.2.	.2.	Justificación de la toma de muestra.	21
(3.3.	Tip	o de investigación	21
	3.3.	.1.	Según su finalidad	21
	3.3.	.2.	Según su diseño	22
	3.3.	.3.	Según su enfoque	22
(3.4.	Lín	ea de investigación	22

3.5.	Hipótesis	22
3.6.	Variables	22
3.6.	1. Variables dependientes	22
3.6.	2. Variable independiente	22
3.7.	Materiales	22
3.7.	1. Para los ensayos de concreto en estado fresco	23
3.7.	2. Para los ensayos de concreto en estado endurecido	23
3.8.	Métodos	23
3.8.	1. Inductivo – deductivo	23
3.9.	Técnicas	23
3.9.	1. La observación	23
3.10.	Procedimiento de recolección de datos	23
3.10	0.1. Etapa 1: Ubicación e identificación de las construcciones informales	23
3.10	0.2. Etapa 2: Evaluación de las dosificaciones utilizadas en las construcc	ciones
info	ormales 24	
3.10	0.3. Etapa 3: Visita a obra para realizar los ensayos	24
3.10	0.4. Etapa 4: Realización de ensayos en laboratorio	26
3.10	0.5. Etapa 5: Elaboración y difusión de recomendaciones básicas	para
elab	poración de concreto a ser colocado en losas aligeradas	28
IV. R	RESULTADOS	30
4.1.	Resultados de cada construcción informal evaluada	30
4.1.	1. Construcción informal 01	30
4.1.	2. Construcción informal 02	31
4.1.	3. Construcción informal 03	32
4.1.	4. Construcción informal 04	33
4.1.	5. Construcción informal 05	34
4.1.	.6. Resistencia a la compresión del concreto de cada construcción	35
4.2.	Resultados de todas las construcciones informales evaluadas	40
4.2.	1. Resultado de las dosificaciones utilizadas en las construcciones informa	les 40
4.2.	2. Resultado del asentamiento del concreto (Slump)	40
4.2.	3. Resultado de la resistencia a la compresión del concreto	41
4.3.	Principales deficiencias detectadas que influyen en la calidad del concreto	y que
sirven	de base a la elaboración de recomendaciones para ser difundidas	45

V.]	DISC	USIÓN	47
5.1.	Sob	re las dosificaciones utilizadas	47
5.2.	Sob	re asentamiento del concreto (Slump)	47
5.3.	Sob	re la resistencia a la compresión del concreto	47
5.3	3.1.	Sobre la resistencia a la compresión a los 7 días	47
5.3	3.2.	Sobre la resistencia a la compresión a los 14 días	48
5.3	3.3.	Sobre la resistencia a la compresión a los 28 días	48
5.3	3.4.	Sobre Resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcción	ones
inf	ormal	les de la ciudad de Jaén	48
5.4.	Con	nparación con resultados obtenidos por otros investigadores en el tema	49
5.5.	Con	ntrastación de la hipótesis	49
VI.	CONC	CLUSIONES Y RECOMENDACIONES	50
6.1.	Cor	nclusiones	50
6.2.	Rec	omendaciones	51
VII.	REFE	RENCIAS BIBLIOGRÁFICAS	53
AGRA	DECI	MIENTO	55
DEDIC	ATO	RIA	56
ANEX	OS		57

ÍNDICE DE TABLAS

Tabla 1. Aumento promedio de la resistencia a la compresión del concreto con respecto al
tiempo y la temperatura16
Tabla 2. Consistencia del concreto
Tabla 3. Asentamientos recomendados para diversos tipos de obras
Tabla 4. Ubicación geográfica de las construcciones informales
Tabla 5. Resultados obtenidos en la construcción informal 01
Tabla 6. Resultados obtenidos en la construcción informal 02
Tabla 7. Resultados obtenidos en la construcción informal 03
Tabla 8. Resultados obtenidos en la construcción informal 04
Tabla 9. Resultados obtenidos en la construcción informal 05
Tabla 10. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y
obtenida en construcción 01
Tabla 11. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y
obtenida en construcción 02
Tabla 12. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y
obtenida en construcción 03
Tabla 13. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y
obtenida en construcción 04
Tabla 14. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y
obtenida en construcción 05
Tabla 15. Dosificaciones de materiales utilizadas en las construcciones informales 40
Tabla 16. Asentamiento (Slump) y consistencia del concreto
Tabla 17. Resistencia a la compresión del concreto a los 7 días de todas las construcciones.
41
Tabla 18. Resistencia a la compresión del concreto a los 14 días de todas las construcciones.
42
Tabla 19. Resistencia a la compresión del concreto a los 28 días de todas las construcciones.
43
Tabla 20. Resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales
de la ciudad de Jaén44

ÍNDICE DE FIGURAS

Figura	1. Figura 2. Proceso de dosificación de materiales.	24
Figura	3. Figura 4. Toma de muestra de concreto.	25
Figura	5. Figura 6. Ensayo para medir el asentamiento del concreto (Slump), utilizando	el
Cono d	le Abrams	25
Figura	7. Figura 8. Elaboración de testigos de concreto.	26
Figura	9. Figura 10. Curado de testigos de concreto.	26
Figura	11. Figura 12. Figura 13. Rotura de testigos de concreto a los 7 días	27
Figura	14. Figura 15. Figura 16. Rotura de testigos de concreto a los 14 días	27
Figura	17. Figura 18. Figura 19. Rotura de testigos de concreto a los 28 días	28
Figura	20. Figura 21. Difusión de recomendaciones básicas para elaboración de concreto	a
ser util	izado en losas aligeradas	28
Figura	22. Figura 23. Difusión de recomendaciones básicas para elaboración de concreto) a
ser util	izado en losas aligeradas	29
Figura	24. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 01.	35
Figura	25. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 02.	36
Figura	26. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 03.	37
Figura	27. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 04.	38
Figura	28. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 05.	39
Figura	29. Asentamiento del concreto (Slump)	41
Figura	30. Resistencia a la compresión del concreto a los 7 días de todas las construcciones	es.
		42
Figura	31. Resistencia a la compresión del concreto a los 14 días de todas las construccion	es.
		43
Figura	32. Resistencia a la compresión del concreto a los 28 días de todas las construcciones	es.
		44
Figura	33. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto utilizado	en
constru	acciones informales de la ciudad de Jaén.	45
Figura	36. Asentamiento del concreto en construcción informal 01	88
Figura	34. Dosificación de materiales en construcción informal 01	88
Figura	35. Muestreo de concreto en construcción informal 01	88
	37. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 01	
Figura	39. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 01	88

Figura	38. Curado de testigos de concreto de construcción informal 01	. 88
Figura	40. Dosificación de materiales en construcción informal 02	. 89
Figura	41. Muestreo de concreto en construcción informal 02	. 89
Figura	42. Asentamiento del concreto en construcción informal 02	. 89
Figura	43. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 02	. 89
Figura	45. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 02	. 89
Figura	44. Curado de testigos de concreto de construcción informal 02	. 89
Figura	46. Dosificación de materiales en construcción informal 03	. 90
Figura	48. Asentamiento del concreto en construcción informal 03	. 90
Figura	47. Muestreo de concreto en construcción informal 03	. 90
Figura	49. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 03	. 90
Figura	50. Curado de testigos de concreto de construcción informal 03	. 90
Figura	51. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 03	. 90
Figura	52. Dosificación de materiales en construcción informal 04	. 91
Figura	54. Asentamiento del concreto en construcción informal 04	. 91
Figura	53. Muestreo de concreto en construcción informal 04	. 91
Figura	55. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 04	. 91
Figura	56. Curado de testigos de concreto de construcción informal 04	. 91
Figura	57. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 04	. 91
Figura	58. Dosificación de materiales en construcción informal 05	. 92
Figura	60. Asentamiento del concreto en construcción informal 05	. 92
Figura	59. Muestreo de concreto en construcción informal 05	. 92
Figura	61. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 05	. 92
Figura	63. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 05	. 92
Figura	62. Curado de testigos de concreto de construcción informal 05	92

ÍNDICE DE ANEXOS

Anexo 1. Planos de Ubicación – Localización de las construcciones en las que se realiza	ó esta
investigación	57
Anexo 2. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de	cada
construcción	63
Anexo 3. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los	7, 14
y 28 días de todas las construcciones.	69
Anexo 4. Recomendaciones mínimas para elaboración de concreto y ser utilizado en	losas
aligeradas	85
Anexo 5. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 01	88
Anexo 6. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 02	89
Anexo 7. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 03	90
Anexo 8. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 04	91
Anexo 9. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 05	92

RESUMEN

Esta investigación contiene la evaluación del concreto utilizado en losas aligeradas de construcciones informales en la ciudad de Jaén, donde se observó que el trabajo de elaboración de concreto se realiza sin asesoramiento técnico. Este estudio se inició realizando coordinaciones con cada propietario y encargado de cada obra, luego se visitó cada construcción durante el proceso de colocación del concreto, donde se evaluó las dosificaciones utilizadas para la elaboración de concreto; las que fueron realizadas en balde de 18 litros y no en balde concretero, se evaluó la consistencia del concreto; la cual fue fluida con un asentamiento promedio de 8.9 pulgadas. La resistencia promedio a la compresión del concreto a los 28 días fue de 106.67 Kg/cm2 la cual no alcanza la resistencia mínima establecida por la NTE-E.060 (175 Kg/cm2) y tampoco la resistencia para la cual ellos elaboran el concreto (210 Kg/cm2). Como un aporte para poder solucionar esta problemática y mejorar la resistencia a la compresión del concreto, se elaboró recomendaciones técnicas para elaboración de concreto para ser utilizado en losas aligeradas en base a los resultados obtenidos en esta investigación, las cuales fueron distribuidas entre los encargados de las construcciones informales evaluadas y otras más.

PALABRAS CLAVES: Concreto, resistencia a la compresión, losas aligeradas, construcciones informales.

ABSTRACT

This investigation contains the evaluation of the concrete used in lightened slabs of informal constructions in the city of Jaen, where it was observed that the work of concrete elaboration is carried out without technical advice. This study began by coordinating with each owner and in charge of each work, then each construction was visited during the concrete placement process, where the dosages used for concrete production were evaluated; those that were made in 18 liter bucket and not in concrete bucket, the consistency of the concrete was evaluated; which was fluid with an average settlement of 8.9 inches. The average compressive strength of concrete at 28 days was 106.67 Kg/cm2 which does not reach the minimum strength established by the NTE-E.060 (175 Kg/cm2) nor the resistance for which they make the concrete (210 Kg/cm2). As a contribution to be able to solve this problem and improve the compressive strength of concrete, technical recommendations were elaborated for the elaboration of concrete to be used in lightened slabs based on the results obtained in this investigation, which were distributed among those in charge of Informal constructions evaluated and others.

KEY WORDS: Concrete, compressive strength, lightened slabs, informal constructions.

I. INTRODUCCIÓN

En los últimos años, la ciudad de Jaén ha venido mostrando un crecimiento de su población, producto de ello la construcción de viviendas también se ha ido incrementando, pero la ejecución de estas construcciones en su gran mayoría las realizan personas que adquirieron conocimientos para esta actividad de manera empírica, desconociendo a veces las normas que rigen los procedimientos para realizar esta actividad y los parámetros que se deben cumplir para que las estructuras que se construyen no sufran mayores daños ante cualquier evento de la naturaleza como un posible sismo.

En este sentido algunos estudios realizados al respecto, obtuvieron que la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas en los distritos de Paucarpata, Cerro Colorado y Socabaya, en promedio alcanzaron: (116.2 ± 14.90) kg/cm2, (121.4 ± 34.54) kg/cm2 y (100.3 ± 21.71) kg/cm2 respectivamente, Castro y Yucra (2018). Mientras que Chinchay y Díaz (2019), al evaluar la resistencia a la compresión del concreto utilizado en cimentaciones de edificaciones comunes en la ciudad de Jaén obtuvo como resistencia promedio 95.95 Kg/cm2 y un asentamiento promedio de 8.95 pulgadas. En ambos estudios se comprobó de la resistencia a la compresión del concreto es inferior a la que indica la NTE E. 060 Concreto Armado.

Esta investigación tuvo como finalidad evaluar la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas en construcciones informales de la ciudad de Jaén, para ello en primer lugar se registró cada obra, luego se visitó cada obra en el momento que se estaba realizando el llenado de la losa aligerada para la extracción de muestras de concreto y realización de los ensayos de asentamiento (Slump), elaboración de testigos de concreto y su posterior rotura en laboratorio para calcular la resistencia a la compresión del concreto; todo esto se realizó con el objetivo de poder comprobar nuestra hipótesis planteada. Finalmente, con los resultados obtenidos se realizó y difundió algunas recomendaciones entre los encargados de la elaboración de concreto para losas aligeradas, con la intención de que se pueda mejorar esta problemática.

1.1. Situación problemática

En la ciudad de Jaén, en las construcciones informales, que son "aquellas que se realizan por constructores empíricos, la ejecución sin control y supervisión profesional" Pasquel (2010), es muy frecuente ver que la elaboración, colocación y curado del concreto para losas aligeradas lo realizan sin seguir los procedimientos técnicos necesarios para lograr un concreto con una resistencia a la compresión adecuada; muchas veces en su intención de querer avanzar se utilizan cantidades de agua excesivas para la preparación del concreto, esto con la finalidad de que la mezcla sea más trabajable y por consiguiente se pueda avanzar, pero no se tiene en cuenta que al usar la cantidad de agua no adecuada se está afectando directamente la resistencia del concreto y en consecuencia esta será inferior a la mínima estructural que indica la Norma Técnica de Edificación de Concreto Armado (NTE - E.060).

Lo descrito anteriormente también puede traer otras consecuencias como la formación de fisuras en el concreto o en el peor de los casos producir grietas mayores, esto afectaría la estructura y genera gastos de refacción en sus propietarios.

Lo anterior condiciona la pregunta de investigación o problema que se plantea de la siguiente manera:

¿Cuál es la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén?

1.2. Justificación

Existen pocos estudios para poder comprobar con datos reales obtenidos en campo y laboratorio realizados siguiendo procedimientos normados que permitan conocer la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén y con ello poder saber también si estos cumplen con las especificaciones técnicas que establece la NTE - E.060. Trabajos realizados por otros investigadores indican que este tipo de construcciones informales "adolecen de un control técnico adecuado o casi en la totalidad de los casos, no se ejecuta" Chinchay y Diaz (2019). Esto hace que las resistencias que se obtienen en las obras en construcción en los elementos estructurales sean bajas con relación a la que plantean las normas. La baja resistencia que se obtiene actualmente en obras informales limita la vida útil de los elementos estructurales y los hace más vulnerables ante las cargas de corta y larga duración, provocando un posible colapso por rotura o deformación de estos elementos.

Por ello es necesario investigar siguiendo esos procedimientos para poder demostrar cuan resistentes son los concretos utilizados en elementos estructurales tan importantes como las losas aligeradas. Conociendo con datos reales la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén se puede tomar acciones para poder mejorarla y con ello estaríamos aportando a esta importante actividad económica de nuestro país para que en futuras construcciones se pueda tomar acciones para solucionar esta problemática.

1.3. Antecedentes

1.3.1. A nivel internacional

Carrillo, Alcocer y Aperador (2012), realizaron su estudio para determinar las propiedades mecánicas del concreto para viviendas de bajo costo, en las cuales analizaron concretos de peso normal, ligero y autocompactable. Obteniendo entre sus resultados que en los concretos de peso ligero y autocompactable, algunas constantes fueron menores que el valor mínimo especificado para diseño por NTC-C (2004). Por tanto, es necesario implantar controles de calidad más estrictos en la producción de concreto para viviendas, para garantizar el cumplimiento de las propiedades mecánicas mínimas de diseño.

Castaño y Cuartas (2015), En su estudio, elaboraron formatos con un listado de chequeo rápido, que permitieron verificar que todos los equipos, materiales, personal y demás recursos cumplan los requerimientos descritos en la norma para lograr un concreto con las especificaciones de resistencia y durabilidad. Llegando a concluir que La calidad de las estructuras de concreto depende en gran medida, que la construcción se haya realizado correctamente, puede haber los mejores materiales y un muy buen diseño de mezclas, pero carece de efectividad si no se lleva el procedimiento adecuado para la realización del proyecto.

1.3.2. A nivel nacional

Castro y Yucra (2018), realizaron su estudio en zonas rurales de la ciudad de Arequipa obteniendo como resultado que el concreto producido a pie de obra en los distritos de Paucarpata, Cerro Colorado y Socabaya de la ciudad de Arequipa no cumple con las especificaciones técnicas mínimas requeridas, pues así lo evidencian los resultados de los ensayos de resistencia a compresión, de las muestras obtenidas para el presente estudio, donde el 96,1% de viviendas autoconstruidas no superan

la resistencia mínima 175 kg/cm2, especificado por la Norma E-060 del Reglamento Nacional de Edificaciones (RNE). La resistencia a la compresión promedio del concreto (f°c) a los 28 días de edad, en las losas aligeradas estudiadas, en los distritos de Paucarpata, Cerro Colorado y Socabaya, en promedio alcanzaron: (116.2 ± 14.90) kg/cm2, (121.4 ± 34.54) kg/cm2 y (100.3 ± 21.71) kg/cm2 respectivamente.

Garay y Quispe (2016), plantean una alternativa que contribuye a mejorar la resistencia a compresión de los concretos elaborados en las obras de autoconstrucción, mediante el empleo de aditivos superplastificantes. Al haber realizado el estudio de doce obras en la ciudad de Lima se llega a la conclusión que la resistencia promedio del concreto producido en obra para losas aligeradas es de 138 kg/cm² y no superan la resistencia mínima requerida por la norma E.060. Además, concluyeron que los asentamientos del concreto fresco sin aditivo son muy altos, mayores a 8 pulgadas lo cual representa un exceso de fluidez en la mezcla.

Palacios (2017), después de haber realizado los estudios correspondientes para evaluar la calidad del concreto usado en construcciones informales en la ciudad de Eten, Provincia de Chiclayo, Región Lambayeque, concluye que el asentamiento (slump) representativo de las construcciones informales en dicha ciudad es de 6.68 pulgadas siendo la consistencia fluida y no cumple con la consistencia plástica. Como consecuencia aumentan la trabajabilidad de su mezcla, pero pierde la adhesión de los componentes y disminuyen la resistencia y calidad del concreto.

1.3.3. A nivel local

Cuba (2017), determinó las propiedades físico-mecánicas el concreto producido al pie de obra sin dirección técnica de asesoramiento y sin aditivos, contribuye que el concreto informal producido al pie de obra no representa los estándares de calidad y presenta una consistencia fluida con un asentamiento promedio 5 ½", por lo tanto, la resistencia promedio de las probetas obtenidas de obra es menor a la resistencia de diseño en laboratorio. Por último, recomendó el uso de aditivos superplastificantes para obtener mezclas con la misma trabajabilidad, pero con mejor calidad y resistencia del concreto.

Chinchay y Díaz (2019), a través de ensayos de laboratorio obtuvieron como resultado que la resistencia a la compresión del concreto utilizado en cimentaciones de edificaciones comunes en la ciudad de Jaén, es inferior a la que indica la NTE E. 060, la resistencia promedio obtenida fue de 95.95 Kg/cm2, lo cual es un resultado alarmante. Con respecto al asentamiento del concreto (Slump), obtuvieron resultados superiores a cuatro pulgadas, el cual tampoco cumple con el parámetro máximo que debe estar el asentamiento para este tipo de estructuras.

Del análisis de los antecedentes los autores infieren que la mayoría de los trabajos revisados apuntan que en las construcciones informales no se utiliza el control técnico en obras y se descuidan las normas técnicas constructivas por lo que no se obtienen las calidades que indican las normas técnicas peruanas, hay varios trabajos a nivel local que indican que la ciudad de Jaén no es una excepción

1.4. Bases teóricas

Ortiz (2015), aplicó su estudio en cinco proyectos de vivienda en Colombia que se encontraban en diferentes etapas de construcción, en los cuales identificó las características, fuentes de producción y condiciones de almacenamiento de los materiales usados para la producción de concreto, describió el proceso de dosificación de los materiales, proceso de colocación y curado del concreto, determinó la resistencia del concreto a la compresión y flexión a través de ensayos de laboratorio. En esta investigación se logró determinar los principales factores que intervienen en la calidad del concreto.

O'Reilly, Bancrofft y Ruiz (2010), en su publicación, tratan de articular la relación de las tecnologías del concreto en su ciclo de vida, en forma óptima, con los demás factores sobre los que ellas actúan, para el logro de una vida útil de las obras, que amorticen la inversión realizada. En este estudio también se determinó el origen de los problemas patológicos producidos en una obra en el que el 18% se dan debido a la mala ejecución.

Chauca (2016), aplicaron su estudio en 20 viviendas en proceso de construcción en la ciudad de Ayacucho, de las cuales extrajeron dos testigos de concreto de cada vivienda; los resultados que se obtuvieron fueron alarmantes: del total de muestras solo el 10 % ha alcanzado la resistencia de 210 kg/cm2, el 10 % ha superado la

resistencia de 175 kg/cm2 y 80 % restante ha obtenido resistencias bajas, siendo la resistencia más baja de 50.08 kg/cm2.

Los autores consideran que es necesario aplicar este tipo de investigación en nuestro medio local, para así poder conocer con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio, la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de construcciones informales de la ciudad de Jaén, y por consiguiente dejar abierta las propuestas para poder solucionar esta problemática.

1.4.1. Concreto

a) Definición de concreto

Según la Norma Técnica de Edificación E.060 Concreto Armado (NTE-E.060, 2009, p. 14) "Mezcla de cemento Portland o cualquier otro cemento hidráulico, agregado fino, agregado grueso y agua, con o sin aditivos".

b) Resistencia del concreto

"Máximo esfuerzo que puede ser soportado por el concreto sin romperse, dado que el concreto está destinado principalmente a tomar esfuerzos de compresión, es la medida de su resistencia de dichos esfuerzos la que se utiliza como índice de calidad". (Rivva, 2013, p. 42).

Un ensayo de resistencia debe ser el promedio de las resistencias de dos probetas cilíndricas confeccionadas de la misma muestra de concreto y ensayadas a los 28 días o a la edad de ensayo establecida para la determinación de f 'c. (NTE-E.060, 2009, p. 31).

Tabla 1. Aumento promedio de la resistencia a la compresión del concreto con respecto al tiempo y la temperatura.

Temperatura	Tiempo (días)				
$^{\circ}\mathrm{c}$	3	7	14	21	28
10	25	40	63	76	82
23	34	52	76	91	100%
35	40	60	87	102	110

Fuente: (Rivera, (s.f), p.147)

c) Resistencia mínima estructural

Según la Norma Técnica de Edificación E.060 Concreto Armado (N.T.E.-E.060, 2009, p. 54). "Para el concreto estructural, f'c no debe ser inferior a 17 MPa, salvo para concreto estructural simple".

1.4.2. Consistencia del concreto

"Está definida por el grado de humedecimiento de la mezcla, depende principalmente de la cantidad de agua". (Abanto, (s.f), p. 47).

Tabla 2. Consistencia del concreto.

Consistencia	Asentamiento
Seca	0 a 2"
Plástica	3 a 4"
Fluida	>= 5"

Fuente: (Abanto, s.f), p. 64).

a) Ensayo de asentamiento (Slump)

Tabla 3. Asentamientos recomendados para diversos tipos de obras.

Tino do construcción	Slump		
Tipo de construcción	Máximo	Mínimo	
Zapatas y muros de cimentación armados	3"	1"	
Cimentaciones simples, cajones y	3"	1"	
subestructuras de muros			
Vigas y muros armados	4"	1"	
Columnas de edificios	4"	1"	
Losas y pavimentos	3"	1"	
Concreto ciclópeo	2"	1"	

El slump puede incrementarse en 1" si se emplea un método de consolidación diferente a la vibración.

Fuente: (Rivva, 2013, p. 77).

1.4.3. Trabajabilidad del concreto

"Propiedad del concreto al estado no endurecido la cual determina su capacidad para ser manipulado, transportado, colocado y consolidado adecuadamente, con un mínimo de trabajo y un máximo de homogeneidad; así como para ser acabado sin que se presente segregación". (Rivva, 2013, p. 37).

1.4.4. Durabilidad del concreto

"Un concreto durable es aquel que puede resistir en forma satisfactoria las condiciones de servicio a que estará sujeto, tales como: la meteorización, la acción química y el desgaste". (Rivera, (s.f), p. 155).

1.4.5. Losas aligeradas

Elemento estructural de espesor reducido respecto de sus otras dimensiones usado como techo o piso, generalmente horizontal y armado en una o dos direcciones según el tipo de apoyo existente en su contorno. Usado también como diafragma rígido para mantener la unidad de la estructura frente a cargas horizontales de sismo. (NTE E.060, 2009, p. 15).

1.4.6. Construcciones informales

Diseño, ejecución y supervisión a cargo de empíricos (maestros de obra artesanales sin formación profesional), se rige por supuestos técnicos y mitos, adquiridos y transmitidos por tradición oral y experiencia práctica no validada, no está sometida a control adicional al de la autosupervisión del constructor empírico, y la percepción subjetiva del propietario. En vez de solicitar, evita la intervención de entidades fiscalizadoras oficiales. (Pasquel, 2010, p. 10).

1.4.7. Concreto informal

"Producido sin dirección profesional, empleando materiales con calidad no necesariamente controlada y no está sometido a cumplir ninguna norma o código de la construcción formal, se produce exclusivamente a pie de obra". (Pasquel, 2010, p. 11).

II. OBJETIVOS

2.1. Objetivo general

 a) Determinar la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén – Cajamarca.

2.2. Objetivos específicos

- a) Evaluar las dosificaciones utilizadas para la elaboración de concreto y utilizado en las losas aligeradas de las construcciones informales.
- **b**) Realizar ensayo de asentamiento (Slump). Para evaluar la consistencia del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales
- c) Evaluar la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales a través de ensayos de rotura de testigos de concreto.
- **d**) Elaborar recomendaciones básicas y distribuirlas entre los propietarios de las edificaciones y los encargados de la elaboración de concreto.

III. MATERIALES Y MÉTODOS

3.1. Ubicación geográfica

Esta investigación se realizó en la ciudad de Jaén, en toda la parte urbana sobre todo en las zonas donde se viene realizando la mayor cantidad de construcciones (zonas de crecimiento urbano). Se seleccionaron las cinco obras en proceso de construcción y en etapa de llenado de losas aligeradas. En la siguiente tabla se presentan las cinco obras en las que se realizó esta investigación, en ella se detalla la calle, sector o urbanización y sus coordenadas UTM obtenidas del plano catastral de la ciudad de Jaén – 2019. En el anexo 01 se presentan los planos de ubicación de cada obra estudiada.

Tabla 4. Ubicación geográfica de las construcciones informales.

	Ubicación de las construcciones informales						
N°	Ubi	Coordenadas UTM					
			Punto	Este	Norte		
	Calle:	Libertadores	1	743558.236	9370382.470		
01	Calle.	Libertadores	2	743567.185	9370382.387		
01	Urbanización/Sector:	La Colina	3	743566.263	9370401.067		
	Orbanizacion/Sector.	La Comia	4	743560.763	9370401.045		
	Calle:	Alfredo Bastos	1	742586.607	9367639.050		
02		Affiedo Bastos	2	742580.402	9367636.658		
02	Urbanización/Sector:	La Florida - Morro	3	742586.680	9367620.376		
		Solar	4	742593.840	9367620.292		
	Calle:	La Marina	1	744164.808	9367049.649		
03		La Maima	2	744159.741	9367046.435		
03	Urbanización/Sector:	Viña del Mar - 4 de	3	744170.454	9367029.546		
		Junio	4	744175.521	9367032.760		
	Calle:	San Antonio	1	743904.840	9367207.445		
04		San Antonio	2	743892.841	9367197.516		
	Urbanización/Sector:	Villa María - 4 de Junio	3	743913.498	9367185.512		
	Calle:	20 de Iulie	1	742688.899	9369639.472		
05		28 de Julio	2	742680.968	9369637.426		
05	Urbanización/Sector:	NT '', NA' CI	3	742683.530	9369618.008		
		Naranjitos – Miraflores	4	742691.299	9369619.442		

3.2. Población, muestra y muestreo

Se tomaron dentro de las obras en proceso de construcción que se ejecutaron en la ciudad de Jaén, cinco construcciones informales que estaban en etapa de llenado de losas aligeradas. Se escogieron en cinco urbanizaciones diferentes y hubo de gestionarse la autorización por parte de los constructores y dueños para poder tomar las muestras y fotos.

Se extrajeron muestras de concreto en cada obra para realizar un ensayo de asentamiento (Slump), para determinar la consistencia del concreto, así mismo se extrajeron muestras de concreto para elaborar nueve testigos en cada obra, con el objetivo de realizar ensayos de resistencia a la compresión a los 7, 14 y 28 días (tres por cada edad). Todo el muestreo fue realizado siguiendo los procedimientos de las NTP correspondientes.

3.2.1. Selección de la muestra.

Para la toma y selección de muestras existe una fórmula estadística la cual no aplica para esta investigación puesto que se debe utilizar para datos mayores de 50. En esta investigación se ha tomado en cuenta en base a los sectores de la ciudad de Jaén, lo cual existe un promedio de 18 sectores. En consecuencia, se ha optado por tomar diferentes sectores que están en zona de expansión urbana.

$$N = \frac{Z^2 pqN}{E^2 (N-1) + Z^2 pq}$$

Z = nivel de confianza elegido = 95%

P = porción de la categoría de la variable igual a 50

q = constante igual a 50

e = erros máximo = 5%

3.2.2. Justificación de la toma de muestra.

Durante el tiempo que se realizó la ejecución de esta investigación, no se encontraron construcciones en la etapa de llenado de losas aligeradas en la mayoría de los sectores de la ciudad de Jaén, además no se pudo acceder a todas las obras en dicha etapa, debido a que no se contó con la autorización por parte de los propietarios o encargados de obra.

3.3. Tipo de investigación

3.3.1. Según su finalidad

Esta investigación, según su finalidad es aplicada, porque se evaluó la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la

ciudad de Jaén, a través de ensayos en campo y laboratorio con vistas a obtener un resultado útil a la sociedad.

3.3.2. Según su diseño

Esta investigación, según su diseño es cuasi-experimental, porque se realizaron ensayos al concreto en campo y laboratorio, pero sin alterar las condiciones en la cual es producido, de los cuales se obtuvo resultados que representan al concreto que se produjo en obra.

3.3.3. Según su enfoque

Esta investigación, según su enfoque es cuantitativa, porque se determinaron con valores numéricos la resistencia a la compresión del concreto y el Slump de cada obra y de estos se obtuvo un promedio que representa a todas las obras en las cuales se aplicó el estudio.

3.4. Línea de investigación

Gerencia de obras y construcción.

3.5. Hipótesis

El concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén – Cajamarca, no alcanzará la resistencia mínima estructural requerida según la NTE E. 060.

3.6. Variables

3.6.1. Variables dependientes

- a) Resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén – Cajamarca.
- b) Consistencia del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén – Cajamarca.

3.6.2. Variable independiente

 a) Concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén.

3.7. Materiales

Los equipos, instrumentos y materiales que se utilizaron para la recolección de datos de esta investigación, fueron los que se indican en las Normas Técnicas Peruanas (NTP) según el ensayo que se realizó, los cuales se indican a continuación:

3.7.1. Para los ensayos de concreto en estado fresco

- a) Asentamiento (Slump): NTP 339.035. HORMIGÓN (CONCRETO). Método de ensayo para la medición del asentamiento del concreto de cemento Portland.
- **b**) **Elaboración de testigos de concreto:** NTP 339.033. Hormigón (Concreto). Práctica normalizada para la elaboración y curado de especímenes de concreto en campo.

3.7.2. Para los ensayos de concreto en estado endurecido

a) Resistencia a la Compresión: (NTP 339.034 – 2008. HORMIGÓN (CONCRETO). Método de ensayo normalizado para la determinación de la resistencia a la compresión del concreto, en muestras cilíndricas).

3.8. Métodos

3.8.1. Inductivo – deductivo

Se aplicó el método inductivo - deductivo, puesto que de los resultados que se obtuvieron en este estudio se pudo inducir cuál es la resistencia a la compresión del concreto utilizado en las cinco construcciones que se evaluaron; esto nos permitió deducir cual es la consistencia y resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales a nivel de en la ciudad de Jaén - Cajamarca.

3.9. Técnicas

3.9.1. La observación

Con esta técnica se pudo visualizar los resultados de los ensayos de campo (asentamiento o Slump) y laboratorio (rotura de testigos de concreto), y con ello poder conocer cuál es la resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén.

3.10. Procedimiento de recolección de datos

3.10.1. Etapa 1: Ubicación e identificación de las construcciones informales

Esta etapa consistió en hacer un recorrido por toda la parte urbana de la ciudad de Jaén con la finalidad de ubicar e identificar las cinco construcciones informales y que estuvieron en etapa de llenado de losas aligeradas, se trató de que las obras seleccionadas estén ubicadas en los diferentes sectores de la ciudad, para que así puedan representar a la población de construcciones que se ejecutaron en la etapa de ejecución de esta investigación.

Los planos de Ubicación – Localización de cada obra ubicada e identificada se presentan en el anexo 01. En esta etapa además se firmó un compromiso con el encargado de cada obra estudiada el cual se presentan en el anexo 02.

3.10.2. Etapa 2: Evaluación de las dosificaciones utilizadas en las construcciones informales

Esta etapa consistió en realizar el conteo y registro de la cantidad de materiales utilizados para la elaboración de concreto (cemento, agua y agregados fino), en la figura 1 y 2 se presenta el proceso de dosificación y la unidad de medida que utilizaron para ello. Las dosificaciones utilizadas en todas las construcciones se presentan en la tabla 15.





Figura 1. Figura 2. Proceso de dosificación de materiales.

3.10.3. Etapa 3: Visita a obra para realizar los ensayos

Esta etapa consistió en visitar cada obra seleccionada, previa autorización del propietario y encargado de la misma, y se realizó los siguientes ensayos, los cuales se presentan a continuación en el orden en que fueron realizados.

a) Muestreo de concreto

En la figura 3 (construcción 01) y la figura 4 (construcción 04), se presenta el preciso instante en el que se realiza el muestreo del concreto para la realización de los ensayos de asentamiento y elaboración de testigos de concreto.





Figura 3. Figura 4. Toma de muestra de concreto.

b) Medición del asentamiento (Slump)

En la figura 5 (construcción 02), se presenta el proceso de varillado del concreto en el Cono de Abrams; en la figura 6 (construcción 01), se presenta el instante en que se realizó la medición del asentamiento el cual fue de 9.0 pulgadas.





Figura 5. Figura 6. Ensayo para medir el asentamiento del concreto (Slump), utilizando el Cono de Abrams

c) Elaboración de testigos de concreto

En la figura 7 (construcción 02), se presenta el proceso de llenado de los moldes; en la figura 8 (construcción 01), se presenta el proceso de varillado del concreto.





Figura 7. Figura 8. Elaboración de testigos de concreto.

3.10.4. Etapa 4: Realización de ensayos en laboratorio

a) Curado de los testigos de concreto

En la figura 9 (construcción 03) y en la figura 10 (construcción 01 y 02), se presenta los testigos de concreto sumergidos en agua potable (proceso de curado).





Figura 9. Figura 10. Curado de testigos de concreto.

b) Rotura de los testigos de concreto a los 7 días

Luego de cumplir los siete días de curado, se extrajo tres testigos de concreto y fueron llevados a laboratorio y realizar su rotura respectiva. La imagen 11 y 13 corresponden a los testigos de concreto elaborados en la construcción 03 y la imagen 12 a la construcción 02.







Figura 11. Figura 12. Figura 13. Rotura de testigos de concreto a los 7 días

c) Rotura de los testigos de concreto a los 14 días

Al cumplir los 14 días en el curado, también se extrajo tres testigos de concreto y se llevaron a laboratorio para su respectiva rotura. Las imágenes 14 y 15 corresponden a la construcción 03 y la imagen 16 corresponde a la construcción 05.







Figura 14. Figura 15. Figura 16. Rotura de testigos de concreto a los 14 días.

d) Rotura de los testigos de concreto a los 28 días

Luego de cumplir los 28 días de curado se extrajeron los últimos tres testigos de concreto y se llevaron a laboratorio para su rotura. Las tres figuras corresponden a la construcción 05, en la figura 18 se presenta al técnico de laboratorio realizando la instalación del testigo de concreto en la máquina donde se realizó el ensayo de rotura.







Figura 17. Figura 18. Figura 19. Rotura de testigos de concreto a los 28 días.

3.10.5. Etapa 5: Elaboración y difusión de recomendaciones básicas para elaboración de concreto a ser colocado en losas aligeradas.

Esta etapa consistió en elaborar recomendaciones básicas para la elaboración de concreto a ser colocado en losas aligeradas, estas se elaboraron en base a los factores que más influyen para que el concreto haya alcanzado resistencias menores a las que especifica la NTE-E.060.

En las figuras 20, 21, 22 y 23 se presenta la difusión de estas recomendaciones entre los encargados de las obras y todos sus trabajadores.





Figura 20. Figura 21. Difusión de recomendaciones básicas para elaboración de concreto a ser utilizado en losas aligeradas.





Figura 22. Figura 23. Difusión de recomendaciones básicas para elaboración de concreto a ser utilizado en losas aligeradas.

IV. RESULTADOS

4.1. Resultados de cada construcción informal evaluada

4.1.1. Construcción informal 01

En la tabla se presenta los resultados de la evaluación de la resistencia a la compresión del concreto, dosificaciones, asentamiento y otros datos de la construcción 01.

Tabla 5. Resultados obtenidos en la construcción informal 01

RESULTADOS OBTENIDOS DE CONSTRUCCIÓN INFORMAL 01										
1.0 DATOS DE LA CONSTRUCCIÓN INFORMAL										
Propietario:			Leandro Enrique Heredia							
Maestro de	obra:		Luis Fernández							
Ubicación:		Calle:	Libertadores							
Obicación.		Urb/Sector:	or: La Colina							
2.0 DOSIFI	2.0 DOSIFICACION DE MATERIALES EN OBRA									
\mathbf{N}	IATERIAL	ES	CA	NTID	AD		UNIDAD			
Cemento				1			Bolsa			
Agregado fi	ino			5			Balde			
Agregado g	rueso			4			Balde			
Agua				1.75			Balde			
3.0 CONSI	STENCIA I	DEL CONCR								
Asentamiento (Slump)(pulgadas)			Resultado Parám. Condici-		Condición	Consistencia				
			9.0		4					
4.0 RESIST		LA COMPRI	ESIÓN DE	L CON	ICRETO (f'c) (Kg/cm2)				
24	fc	24	24			%				
fc	Min	fc	fc	T 1 1	Parám.	Alcanzado	% Alcanzado	C 1: :/		
Declarado	(NTE- E.060)	Obtenida	Promed.	Edad	(%)	con respecto a 210	con respecto a 175 kg/cm2	Condición		
(Kg/cm2)	(kg/cm2)	(kg/cm2)	(kg/cm2)			kg/cm2	a 1/3 kg/ciii2			
	(Kg/CIII2)	71.2				Kg/CIII2				
		68.8	71.03	7	52.00%	33.83%	40.59%	No cumple		
		73.1	71.05	días	32.0070	33.0370	10.2770	110 campie		
		94.5								
210	175	65.4	77.63	14	76.00%	36.97%	44.36%	No cumple		
	1,0	73.0		días				r		
		85.2		20				_		
		96.8	89.67	28	100.00%	42.70%	51.24%	6 No cumple		
		87.0		días				•		
Fuente: Flahoración propia										

4.1.2. Construcción informal 02

En la tabla se presenta los resultados de la evaluación de la resistencia a la compresión del concreto, dosificaciones, asentamiento y otros datos de cada la construcción 02.

Tabla 6. Resultados obtenidos en la construcción informal 02

RESULTADOS OBTENIDOS DE CONSTRUCCIÓN INFORMAL 02										
1.0 DATOS DE LA CONSTRUCCIÓN INFORMAL										
Propietario:			Doris Quispe Gonzales							
Maestro de	obra:		Mario Ob	litas C	ruz					
Ubicación:		Calle:	Alfredo B	Alfredo Bastos						
Obicación.		Hab. Urb.:	La Florida	La Florida - Morro Solar						
2.0 DOSIFI	CACION I	DE MATER	IALES EN	OBRA	A					
M	ATERIALI	ES	CA	NTID	AD		UNIDAD			
Cemento				1			Bolsa			
Agregado fi	ino			4			Balde			
Agregado g	rueso			4			Balde			
Agua				1.75		Balde				
3.0 CONSI	STENCIA I	DEL CONC	RETO							
Asentamiento (Slump)(pulgadas)		(nulgadas)	Resultado Parám.		Condición					
			1				Fluid	ida		
4.0 RESIST		LA COMPR	ESIÓN DE	EL CO	NCRETO	, ,				
04	f´c	04	0.4			%	o/ 4.1			
f'c	Min	f'c	f´c	D4.4	Parám.	Alcanzado	% Alcanzado	C1:-:4:-		
Declarado (Va/am2)	(NTE- E.060)	Obtenida (kg/cm2)	Promed. (kg/cm2)	Edad	(%)	con respecto a 210	con respecto a 175 kg/cm2	Condicion		
(Kg/cm2)	(kg/cm2)	(Kg/CIII2)	(Kg/CIII2)			kg/cm2	173 kg/ciii2			
	(Kg/CIII2)	90.8				Kg/cm2				
		90.4	84.60	7	52.00%	40.29%	48.34%	No cumple		
		72.6		días				r -		
		115.2								
210	175	96.2	103.97	14 días	76.00%	49.51%	59.41%	No cumple		
		100.5		uias				-		
		119.7		20						
		117.2	118.47	28 días	100.00%	65.62%	78.74%	No cumple		
		118.5		uias						

4.1.3. Construcción informal 03

En la tabla se presenta los resultados de la evaluación de la resistencia a la compresión del concreto, dosificaciones, asentamiento y otros datos de cada la construcción 03.

Tabla 7. Resultados obtenidos en la construcción informal 03

	RESULTADOS OBTENIDOS DE CONSTRUCCIÓN INFORMAL 03									
1.0 DATOS DE LA CONSTRUCCIÓN INFORMAL										
Propietario:			David Estela Estela							
Maestro de ob	ora:		Héctor Santos							
Ubicación:		Calle:	La Marina	a						
Obicación.		Hab. Urb.:	Viña del Mar - 4 de Junio							
2.0 DOSIFICA	ACION D	DE MATERI	ALES EN	OBRA						
MA	TERIALI	ES	CA	NTID	AD		UNIDAD			
Cemento				1			Bolsa			
Agregado fino)			4			Balde			
Agregado gru	eso			4			Balde			
Agua				2			Balde			
3.0 CONSIST	ENCIA I	DEL CONCI								
Asentamiento (Slump)(pu		(nulgadas)			Parám.	Condición	Consistencia			
					4	No cumple	Fluida			
4.0 RESISTE		LA COMPR	ESIÓN DE	L CO	NCRETO (<u> </u>				
	f´c					%				
f´c	Min	f′c	f´c		Parám.	Alcanzado	% Alcanzado			
	(NTE-	Obtenida	Promed.	Edad	(%)	con respecto	con respecto	Condición		
` U '	E.060)	(kg/cm2)	(kg/cm2)		(,,,	a 210	a 175 kg/cm2			
(]	kg/cm2)					kg/cm2				
		68.4	-0.40	7						
		68.3	68.30	días	52.00%	32.52%	39.03%	No cumple		
		68.2								
		80.1		14				No cumple		
210	175	89.7	92.97	días	76.00%	44.27%	53.12%			
		109.1								
		99.4		28						
		96.0	96.07	días	100.00%	45.75%	54.90%	No cumple		
		92.8								

4.1.4. Construcción informal 04

En la tabla se presenta los resultados de la evaluación de la resistencia a la compresión del concreto, dosificaciones, asentamiento y otros datos de cada la construcción 04.

Tabla 8. Resultados obtenidos en la construcción informal 04

	RESULTADOS OBTENIDOS DE CONSTRUCCIÓN INFORMAL 04									
1.0 DATOS DE LA CONSTRUCCIÓN INFORMAL										
Propietario:			Yolanda Alarcón							
Maestro de o	bra:		Adán Gor	nzales l	Pérez					
Ubicación		Calle:	San Antonio							
Ubicación:		Urb/Sector:	04 de Junio							
2.0 DOSIFIC	CACION D	DE MATERIA	ALES EN O	OBRA						
M	ATERIAL	ES	CA	NTID	AD		UNIDAD			
Cemento				1			Bolsa			
Agregado fin	10			4			Balde			
Agregado gr	rueso			4			Balde			
Agua				1.5			Balde			
3.0 CONSISTENCIA DEL CONCRETO										
Asentamiento (Slump)(pulgadas)		(nulgadas)			Parám.	Condición	Consistencia			
			8.5 4		No cumple					
4.0 RESISTI		LA COMPRI	ESIÓN DE	L CON	ICRETO (Kg/cm2)				
	f´c					%				
f´c	Min	f′c	f′c		Parám.	Alcanzado	% Alcanzado			
Declarado	(NTE-	Obtenida	Promed.	Edad	(%)	con respecto	con respecto	Condición		
(Kg/cm2)	E.060)	(kg/cm2)	(kg/cm2)		(70)	a 210	a 175 kg/cm2			
	(kg/cm2)					kg/cm2				
		75.8		7						
		70.1	71.60	días	52.00%	34.10%	40.91%	No cumple		
		68.9		uias						
		88.5		14						
210	175	82.7	84.77	días	76.00%	40.37%	48.44%	No cumple		
		83.1		uias						
		109.3		28						
		104.5	106.97	28 días	100.00%	50.94%	61.12% No cum	No cumple		
		107.1		uias						

4.1.5. Construcción informal 05

En la tabla se presenta los resultados de la evaluación de la resistencia a la compresión del concreto, dosificaciones, asentamiento y otros datos de cada la construcción 05.

Tabla 9. Resultados obtenidos en la construcción informal 05

The content of the											
Maestro de obra: Calle: 28 de Julio Urb/Sector: Miraflores Ubicación: Calle: 28 de Julio Urb/Sector: Miraflores Urb/Sector: Miraflores	RESULTADOS OBTENIDOS DE CONSTRUCCIÓN INFORMAL 05										
Calle: Urb/Sector: Miraflores Cant Ca	1.0 DATOS	S DE LA CO	ONSTRUCC:	IÓN INFOI	RMAL	,					
Urbicación: Urbicación: Urbicación: Bulliado	Maestro de	obra:		Adriano S	Saaved	ra Coronel					
Control Cont	Uhioooión		Calle:	28 de Julio							
MATERIALES CANTIDAD UNIDAD Cemento 1 Bolsa Agregado fino 4 Balde Agregado grueso 4 Balde Agua 1.5 Balde 3.0 CONSISTENCIA DEL CONCRETO Resultado 9.0 Parám. A condición No cumple Consistencia Fluida 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) Fíc fíc Management Alcanzado Malcanzado Malcanzado Con respecto con respecto con respecto con respecto con respecto (kg/cm2) Condición a 210 a 175 kg/cm2 kg/cm2 Kg/cm2) E.060) (kg/cm2) (kg/cm2) Kg/cm2) Kg/cm2 Valuation of the control	UDICACION:		Urb/Sector:	Miraflore	S						
Cemento Agregado fino Agregado fino Agregado fino Agregado grueso 4 4	2.0 DOSIFICACION DE MATERIALES EN OBRA										
Agregado fino Agregado grueso 4 Balde Agregado grueso 4 Balde Agregado grueso 1.5 Balde 3.0 CONSISTENCIA DEL CONCETO Asentamiento (Slump)(pulgadas) Resultado 9.0 Parám. No cumple Condición No cumple Fluida 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) Fluida 6 f'c Minor f'c f'c % Alcanzado (Na Canzado) % Alcanzado (Na Canzado) % Alcanzado (Na Canzado) Condición (Sg/cm2) Resultado (NTE- 00) (kg/cm2) Fluida 175 kg/cm2 kg/cm2 Resultado (NTE- 00) Resultado (NTE- 00) Alcanzado (MATERIALES			CANTIDAD UNIDAD							
Agregado grueso 4 Balde Agregado grueso 1.5 Balde 3.0 CONSISTENCIA DEL CONCRETO Asentamiento (Slump)(pulgadas) Resultado 9.0 Parám. Prometos Edad Condición Consistencia Fluida 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) % 6 f'c Min 6 f'c Mg/cm2 Parám. (%) Alcanzado Malcanzado Alcanzado con respecto con respecto con respecto con respecto con respecto la 175 kg/cm2 kg/cm2 88.9 83.4 85.97 7 días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple No cumple 210 175 110.5 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple No cumple 120.7 120.7 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple	Cemento				1			Bolsa			
Agua 1.5 Balde 3.0 CONSISTENCIA DEL CONCRETO Asentamiento (Slump)(pulgadas) Resultado 9.0 Parám. No cumple Condición Consistencia 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) TOMA DEL CONCRETO (Kg/cm2) f'c Min f'c f'c f'c % Alcanzado con respecto con respecto con respecto a 210 a 175 kg/cm2 Condición a 210 a 175 kg/cm2 (Kg/cm2) (kg/cm2) 88.9 85.9 7 días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 210 175 102.1 106.50 106.9 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 días 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple	Agregado f	ino			4			Balde			
Asentamiento (Slump)(pulgadas) Resultado 9.0 4 No cumple Fluida	Agregado g	grueso			4			Balde			
Asentamiento (Slump)(pulgadas) Resultado 9.0 Parám. Condición No cumple Consistencia Consistencia Pluida 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) To dias Alcanzado (NTE- Obtenida (Kg/cm2) (kg/cm2) Parám. (%) Alcanzado (N Alcanzado con respecto con respecto con respecto con respecto (N Rg/cm2) Condición (N Alcanzado con respecto (N Rg/cm2) Condición (N Rg/cm2) 88.9 83.4 85.97 (Mias) 7 (Mias) 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 85.6 110.5 14 (Mias) 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 210 175 102.1 (106.50) (106.9) 14 (Mias) 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 (122.20) (124.1) 28 (Mias) (100.00% 58.19% 69.83% No cumple	Agua				1.5			Balde			
Asentamiento (Slump)(pulgadas) 9.0 4 No cumple 4.0 RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO (Kg/cm2) f'c Min f'c Obtenida Promed. Edad (NTE- Obtenida (Kg/cm2)) (Kg/cm2) E.060) (kg/cm2) (kg/cm2) 88.9 83.4 85.97 7 días 210 175 102.1 106.50 14 días 110.5 102.1 106.50 14 días 120.7 124.1 122.20 28 días 9.0 4 No cumple Fluida No cumple Fluida Alcanzado (N Alcanzado con respecto con respecto con respecto value de despecto con respecto con respecto value de despecto con respecto value de despecto value de despecto value de despecto con respecto value de despecto value de despec	3.0 CONSI	STENCIA I	DEL CONCR	RETO							
10 175 102.1 106.50 120.7 124.1 122.20 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple Fluida	Agantamian	oto (Clump)	(mulandas)	Resultado Parám.		Condición	Consistencia				
f'c Min f'c f'c Min Parám. (%) Alcanzado con respecto con respecto con respecto con respecto a 210 a 175 kg/cm2 Condición (kg/cm2) (kg/cm2) 88.9 85.97 días 7 días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 210 175 102.1 106.50 106.9 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 días 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple	Asentamer	Asentamiento (Siump)(pulgadas)			9.0 4 No cumple Fluida				da		
f'c Min Declarado (NTE- (Kg/cm2)) Min Obtenida (NTE- (Kg/cm2)) Fromed. (kg/cm2) Edad (kg/cm2) Parám. (%) Alcanzado con respecto con respecto a 210 a 175 kg/cm2 Condición a 210 a 175 kg/cm2 Kg/cm2) 88.9 83.4 85.97 6días 7 6días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 110.5 102.1 106.50 106.9 1106.50 120.7 122.20 120.7 124.1 122.20 28 6días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple	4.0 RESIST	TENCIA A	LA COMPRI	ESIÓN DE	L CON	NCRETO (Kg/cm2)				
Declarado (Kg/cm2) (NTE-(Kg/cm2) E.060) (kg/cm2) Obtenida (kg/cm2) Promed. (kg/cm2) Edad (kg/cm2) Parám. (%) con respecto a 210 a 175 kg/cm2 Condición a 210 a 175 kg/cm2 88.9 88.9 83.4 85.97 días 52.00% días 40.94% días 49.12% No cumple 210 175 102.1 106.50 106.9 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 días 28 días días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple		f′c					%				
Declarado (NTE- (Kg/cm2) E.060) (kg/cm2) (kg/cm2	f´c	Min	f′c	f´c		Doróm	Alcanzado	% Alcanzado			
(Kg/cm2) (kg/cm2) (kg/cm2) a 210 a 175 kg/cm2 88.9 83.4 85.97 7/días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 210 175 102.1 106.50 14/días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 28/días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple	Declarado	(NTE-	Obtenida	Promed.	Edad		con respecto	con respecto	Condición		
88.9 83.4 85.6 110.5 110.5 106.50 120.7 124.1 122.20 88.9 7 60.00% 40.94% 49.12% No cumple	(Kg/cm2)	E.060)	(kg/cm2)	(kg/cm2)		(%)	a 210	a 175 kg/cm2			
83.4 85.97 7 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 110.5 102.1 106.50 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 28 100.00% 58.19% 69.83% No cumple		(kg/cm2)					kg/cm2				
83.4 85.97 días 52.00% 40.94% 49.12% No cumple 110.5 102.1 106.50 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 120.7 124.1 122.20 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			88.9		7						
210 175 102.1 106.50 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 106.9 120.7 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			83.4	85.97		52.00%	40.94%	49.12%	No cumple		
210 175 102.1 106.50 14 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 106.9 120.7 28 días 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			85.6		uias						
210 175 102.1 106.50 días 76.00% 50.71% 60.86% No cumple 106.9 120.7 28 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			110.5		1./						
106.9 120.7 124.1 122.20	210	175	102.1	106.50		76.00%	50.71%	60.86% No	No cumple		
124.1 122.20 $\frac{28}{\text{días}}$ 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			106.9		aias						
124.1 122.20 100.00% 58.19% 69.83% No cumple			120.7		20						
121.8 uias			124.1	122.20		100.00%	58.19%	69.83% No	No cumple		
			121.8		uias						

4.1.6. Resistencia a la compresión del concreto de cada construcción

a) Construcción informal 01

En la tabla, se muestra la resistencia a la compresión del concreto que debe alcanzar según NTE-0.60 (175Kg/cm2), según la resistencia declarada en obra por el encargado de la misma (210 Kg/cm2) y la resistencia a la compresión obtenida en la construcción 01.

Tabla 10. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y obtenida en construcción 01.

Edad	Parámetro	f 'c declarado en	Resultado
(días)	(175 Kg/cm2)	obra (210Kg/cm2)	obtenido (Kg/cm2)
7	91.00	109.20	71.03
14	133.00	159.60	77.63
28	175.00	210.00	89.97

Fuente: Elaboración propia

En la figura, se presenta la evolución de la resistencia a la compresión del con respecto al tiempo de la construcción 01, además se muestra la curva que se forma con las resistencias que debe alcanzar con respecto al parámetro según NTE-0.60 (175Kg/cm2) y la resistencia declarada por el encargado obra (210 Kg/cm2).

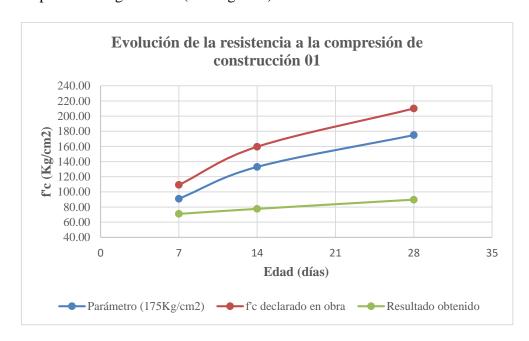


Figura 24. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 01.

b) Construcción informal 02

En la tabla, se muestra la resistencia a la compresión del concreto que debe alcanzar según NTE-0.60 (175Kg/cm2), según la resistencia declarada en obra por el encargado de la misma (210 Kg/cm2) y la resistencia a la compresión obtenida en la construcción 02.

Tabla 11. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y obtenida en construcción 02.

Edad	Parámetro	f'c declarado en	Resultado
(días)	(175 Kg/cm2)	obra (210Kg/cm2)	obtenido (Kg/cm2)
7	91.00	109.20	84.60
14	133.00	159.60	103.97
28	175.00	210.00	118.47

Fuente: Elaboración propia.

En la figura, se presenta la evolución de la resistencia a la compresión del con respecto al tiempo de la construcción 02, además se muestra la curva que se forma con las resistencias que debe alcanzar con respecto al parámetro según NTE-0.60 (175Kg/cm2) y la resistencia declarada por el encargado obra (210 Kg/cm2).

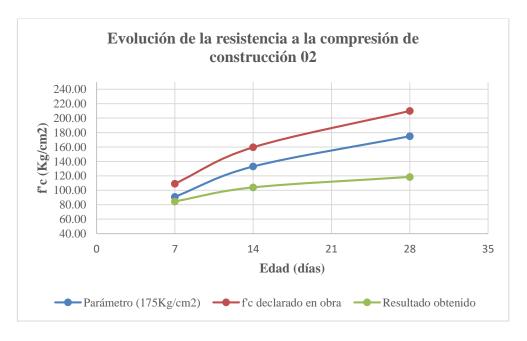


Figura 25. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 02.

c) Construcción informal 03

En la tabla, se muestra la resistencia a la compresión del concreto que debe alcanzar según NTE-0.60 (175Kg/cm2), según la resistencia declarada en obra por el encargado de la misma (210 Kg/cm2) y la resistencia a la compresión obtenida en la construcción 03.

Tabla 12. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y obtenida en construcción 03.

Edad	Parámetro	f'c declarado en	Resultado
(días)	(175 Kg/cm2)	obra (210Kg/cm2)	obtenido (Kg/cm2)
7	91.00	109.20	68.30
14	133.00	159.60	92.97
28	175.00	210.00	96.07

Fuente: Elaboración propia.

En la figura, se presenta la evolución de la resistencia a la compresión del concreto con respecto al tiempo de la construcción 03, además se muestra la curva que se forma con las resistencias que debe alcanzar con respecto al parámetro según NTE-0.60 (175Kg/cm2) y la resistencia declarada por el encargado obra (210 Kg/cm2).

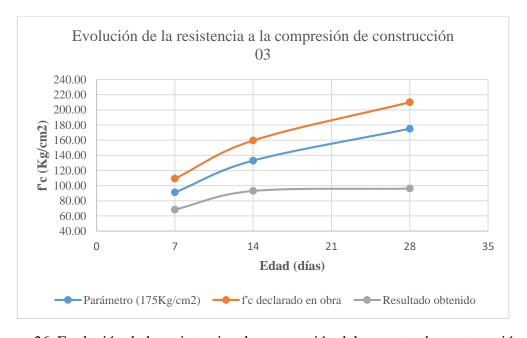


Figura 26. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 03.

d) Construcción informal 04

En la tabla, se muestra la resistencia a la compresión del concreto que debe alcanzar según NTE-0.60 (175Kg/cm2), según la resistencia declarada en obra por el encargado de la misma (210 Kg/cm2) y la resistencia a la compresión obtenida en la construcción 04.

Tabla 13. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y obtenida en construcción 04.

Edad	Parámetro	f'c declarado en	Resultado
(días)	(175 Kg/cm2)	obra (210Kg/cm2)	obtenido (Kg/cm2)
7	91.00	109.20	71.60
14	133.00	159.60	84.77
28	175.00	210.00	106.97

Fuente: Elaboración propia.

En la figura, se presenta la evolución de la resistencia a la compresión del concreto del con respecto al tiempo de la construcción 04, además se muestra la curva que se forma con las resistencias que debe alcanzar con respecto al parámetro según NTE-0.60 (175Kg/cm2) y la resistencia declarada por el encargado obra (210 Kg/cm2).

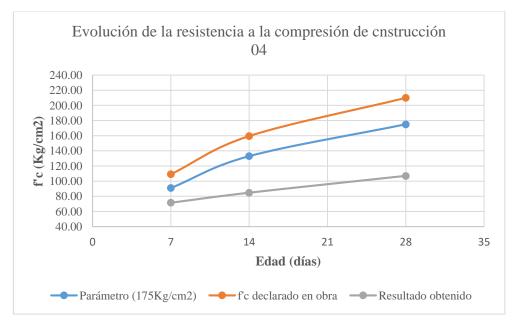


Figura 27. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 04.

e) Construcción informal 05

En la tabla, se muestra la resistencia a la compresión del concreto que debe alcanzar según NTE-0.60 (175Kg/cm2), según la resistencia declarada en obra por el encargado de la misma (210 Kg/cm2) y la resistencia a la compresión obtenida en la construcción 05.

Tabla 14. Resistencia a la compresión del concreto según NTE-0.60, declarada en obra y obtenida en construcción 05.

Edad	Parámetro	f'c declarado en	Resultado
(días)	(175 Kg/cm2)	obra (210Kg/cm2)	obtenido (Kg/cm2)
7	91.00	109.20	85.97
14	133.00	159.60	106.50
28	175.00	210.00	122.20

Fuente: Elaboración propia.

En la figura, se presenta la evolución de la resistencia a la compresión del concreto con respecto al tiempo de la construcción 05, además se muestra la curva que se forma con las resistencias que debe alcanzar con respecto al parámetro según NTE-0.60 (175Kg/cm2) y la resistencia declarada por el encargado obra (210 Kg/cm2).

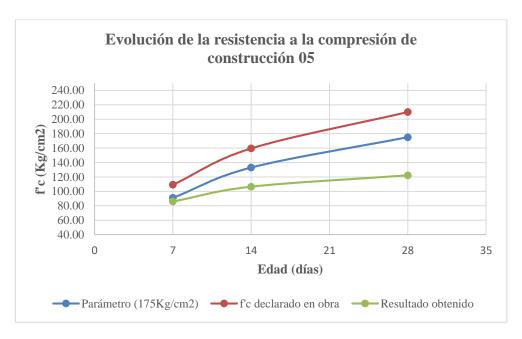


Figura 28. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto de construcción 05.

4.2. Resultados de todas las construcciones informales evaluadas

4.2.1. Resultado de las dosificaciones utilizadas en las construcciones informales

En la tabla, se presenta las dosificaciones que utilizaron en todas las construcciones informales evaluadas.

Tabla 15. Dosificaciones de materiales utilizadas en las construcciones informales.

	DOSII	FICACIONES I	EN OBRA	
N° Construcción	Cemento (bolsa)	Agregado fino (balde)	Agregado Grueso (balde)	Agua (balde)
01	1	5	4	1.75
02	1	4	4	1.75
03	1	4	4	2.00
04	1	4	4	1.50
05	1	4	4	1.50
Promedio		4.2	4	1.70
	Nota: El b	alde utilizado f	ue de 18 litros	

Fuente: Elaboración propia.

4.2.2. Resultado del asentamiento del concreto (Slump)

En la tabla, se presenta el asentamiento del concreto de todas las construcciones evaluadas, la consistencia del concreto y la condición con respecto al parámetro de evaluación.

Tabla 16. Asentamiento (Slump) y consistencia del concreto.

	ASEN	TAMIENTO (S	lump)	
N° Construcción informal	Asentamiento (Pulgadas)	Parámetro (máx.) (Pulgadas)	Consistencia	Condición
01	9.0	4.0	Fluida	No cumple
02	8.0	4.0	Fluida	No cumple
03	10.0	4.0	Fluida	No cumple
04	8.5	4.0	Fluida	No cumple
05	9.0	4.0	Fluida	No cumple
Asentamiento proi	nedio		8.9	No cumple
Consistencia			Fluida	No cumple

En la figura, se presenta el asentamiento del concreto en todas las construcciones informales evaluadas y al costado de cada una el parámetro del asentamiento máximo que debe tener el concreto para losas aligeradas según Rivva, 2013.

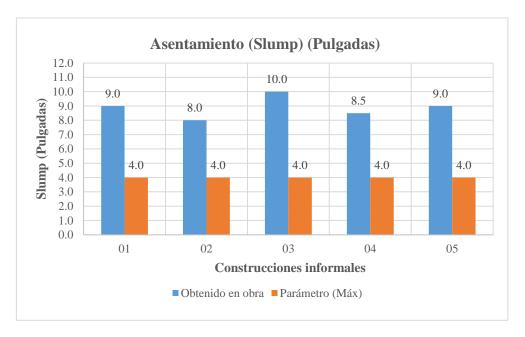


Figura 29. Asentamiento del concreto (Slump).

Fuente: Elaboración propia.

4.2.3. Resultado de la resistencia a la compresión del concreto

a) Resistencia a la compresión a los 7 días

Tabla 17. Resistencia a la compresión del concreto a los 7 días de todas las construcciones.

N°	Parámetro	f 'c declarado	Resultado	Condición	Condición f 'c
	(175	en obra	obtenido	Parám. 175	declarado en
Construcción	Kg/cm2)	(210Kg/cm2)	(Kg/cm2)	Kg/cm2	obra
01	91.00	109.20	71.03	No cumple	No cumple
02	91.00	109.20	84.60	No cumple	No cumple
03	91.00	109.20	68.30	No cumple	No cumple
04	91.00	109.20	71.60	No cumple	No cumple
05	91.00	109.20	85.97	No cumple	No cumple
Promed	io de la resi	stencia a la con	npresión a lo	s 7 días	76.30 Kg/cm2

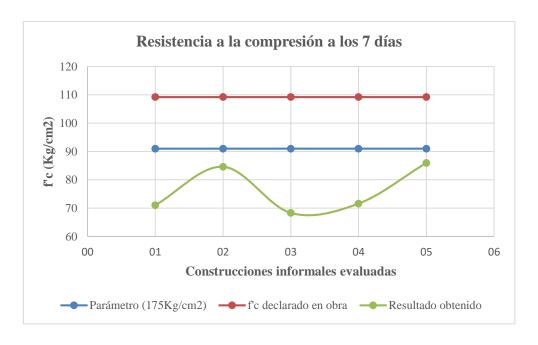


Figura 30. Resistencia a la compresión del concreto a los 7 días de todas las construcciones.

b) Resistencia a la compresión a los 14 días

Tabla 18. Resistencia a la compresión del concreto a los 14 días de todas las construcciones.

N°	Parámetro	f'c declarado	Resultado	Condición	Condición f
	(175	en obra	obtenido	Parám. 175	'c declarado
Construcción	Kg/cm2)	(210Kg/cm2)	(Kg/cm2)	Kg/cm2	en obra
01	133.00	159.60	77.63	No cumple	No cumple
02	133.00	159.60	103.97	No cumple	No cumple
03	133.00	159.60	92.97	No cumple	No cumple
04	133.00	159.60	84.77	No cumple	No cumple
05	133.00	159.60	106.50	No cumple	No cumple
Promedio de	la resistencia	a a la compresión	a los 14 días	93.17 1	Kg/cm2

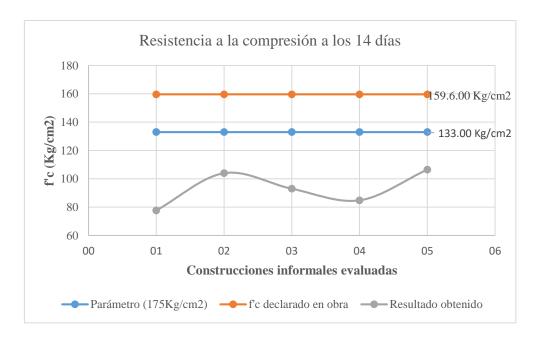


Figura 31. Resistencia a la compresión del concreto a los 14 días de todas las construcciones.

c) Resistencia a la compresión a los 28 días

Tabla 19. Resistencia a la compresión del concreto a los 28 días de todas las construcciones.

N°	Parámetro	f'c declarado en	Resultado	Condición	Condición f 'c
	(175	obra	obtenido	Parám. 175	declarado en
Construcción	Kg/cm2)	(210Kg/cm2)	(Kg/cm2)	Kg/cm2	obra
01	175	210	89.67	No cumple	No cumple
02	175	210	118.47	No cumple	No cumple
03	175	210	96.07	No cumple	No cumple
04	175	210	106.97	No cumple	No cumple
05	175	210	122.20	No cumple	No cumple
Promedio de la	resistencia a	la compresión a lo	s 28 días	106.67	7 Kg/cm2

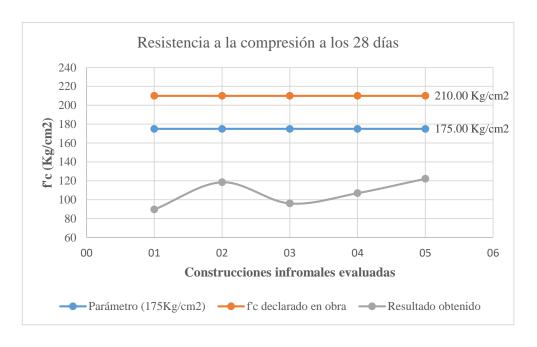


Figura 32. Resistencia a la compresión del concreto a los 28 días de todas las construcciones.

d) Resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales de la ciudad de Jaén.

Tabla 20. Resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales de la ciudad de Jaén.

EDAD	Parámetro	f 'c declarado	Resultado	Condición	%	%
	(NTE-0.60)	en obra	obtenido			
(días)	(Kg/cm2)	(Kg/cm2)	(Kg/cm2)	final	alcanzado	alcanzado
7	91.00	109.20	76.30	No cumple	83.85%	69.87%
14	133.00	159.60	93.17	No cumple	70.05%	58.38%
28	175.00	210.00	106.67	No cumple	60.96%	50.80%
Resiste	encia a la comp	resión a los 28	106.67	No cumple	No cumple	No cumple
	días		Kg/cm2			

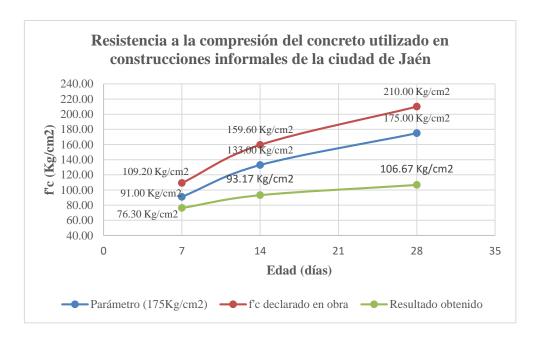


Figura 33. Evolución de la resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales de la ciudad de Jaén.

4.3. Principales deficiencias detectadas que influyen en la calidad del concreto y que sirven de base a la elaboración de recomendaciones para ser difundidas.

Las principales deficiencias detectadas en las visitas a obras y en la realización de los ensayos a los testigos son las siguientes:

- a) No se cumplen con los recipientes que plantean las regulaciones para realizar las dosificaciones, en algunos de los casos se utiliza la palanada de arena como unidad de medida lo que sin duda distorsiona la dosificación real obtenida.
- b) A simple vista se nota que las mezclas son muy fluidas buscando trabajabilidad, esto se debe al exceso de agua en la mezcla y se pudo corroborar al realizar los ensayos de Slump donde se obtuvieron valores de asentamiento del doble o más que lo establecido para el concreto en este tipo de estructuras.
- c) No existe control técnico en obra que exija el cumplimiento de lo normado en la elaboración de la mezcla y en su posterior colocación y curado. No se realizan los ensayos establecidos que permiten controlar las calidades.

Estas indicaciones fueron difundidas entre las obras escogidas para su conocimiento pero lo importante es que en forma de indicaciones obligatorias lleguen por parte de los organismos competentes a todas las construcciones informales y que se controle su cumplimiento

V.DISCUSIÓN

5.1. Sobre las dosificaciones utilizadas

Las dosificaciones promedio de materiales utilizados para una bolsa de cemento, fueron las correctas para alcanzar un concreto que supere una resistencia mínima según lo especifica la NTE-E.060 (175 Kg/cm2), e incluso alcanzar la resistencia para la cual los encargados de obra trabajan (210 Kg/cm2), aunque al hacer estas dosificaciones se utilizaron baldes de 18 litros para realizar la medida de los materiales y no los baldes concreteros establecidos, lo que pudo alterar en algo la dosificación. Esto pudo influir directamente en la resistencia a la compresión del concreto, aunque la causa principal se aprecia que es la mala dosificación de la relación agua/cemento, por los resultados en la prueba de Slump.

5.2. Sobre asentamiento del concreto (Slump)

El asentamiento promedio del concreto de las construcciones informales evaluadas fue superior a la que establece Rivva en su libro "Diseño de mezclas", por lo tanto, no cumplió con el parámetro recomendado por este autor (4 pulgadas máximo, ver tabla 3); en consecuencia, el concreto presentó una consistencia fluida, de acuerdo con lo que especifica Abanto en su libro "Tecnología del concreto", ver tabla 2. Esto se debió principalmente por la cantidad excesiva de agua utilizada.

5.3. Sobre la resistencia a la compresión del concreto

5.3.1. Sobre la resistencia a la compresión a los 7 días

La resistencia a la compresión promedio a los 7 días del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén, evaluada con respecto a la resistencia mínima que especifica la NTE-E.060 (175 Kg/cm2), no alcanzó la resistencia requerida en el 100 % de las construcciones informales evaluadas para esta edad según lo establece Rivera (52%, ver tabla 1).

De igual manera al evaluar la resistencia a la compresión del concreto con respecto a la resistencia que los encargados de obra desean alcanzar (210 Kg/cm2), ninguna de las construcciones evaluadas alcanzó este parámetro.

5.3.2. Sobre la resistencia a la compresión a los 14 días

La resistencia a la compresión promedio a los 14 días del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén, evaluada con respecto a la resistencia mínima que especifica la NTE-E.060 (175 Kg/cm2), no alcanzó la resistencia requerida en ninguna de las construcciones informales evaluadas para esta edad según lo establece Rivera (76%, ver tabla 1). Al evaluar la resistencia a la compresión del concreto con respecto a la resistencia que los encargados de obra desean alcanzar (210 Kg/cm2), también ninguna de las construcciones evaluadas alcanzó este parámetro.

5.3.3. Sobre la resistencia a la compresión a los 28 días

La resistencia a la compresión promedio a los 28 días del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén, evaluada con respecto a la resistencia mínima que especifica la NTE-E.060 (175 Kg/cm2), no alcanza la resistencia requerida en ninguna de las construcciones informales evaluadas para esta edad según lo establece Rivera (100%, ver tabla 1). Tampoco se logra en ninguna de las obras evaluadas la resistencia a la compresión del concreto con respecto a la resistencia que los encargados de obra desean alcanzar (210 Kg/cm2).

5.3.4. Sobre Resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales de la ciudad de Jaén.

La NTE-E0.60 establece que: "Un ensayo de resistencia debe ser el promedio de las resistencias de dos probetas cilíndricas confeccionadas de la misma muestra de concreto y ensayadas a los 28 días o a la edad de ensayo establecida para la determinación de f 'c". En consecuencia, la resistencia a la compresión del concreto utilizado en construcciones informales de la ciudad de Jaén, no cumple con la resistencia mínima que establece esta misma norma y por lo consiguiente tampoco cumple con la resistencia para la cual la elaboran en obra. Los elementos influyentes son principalmente las irregularidades en las dosificaciones de materiales, la cantidad excesiva de agua que lleva la relación agua-cemento y sobre todo a la falta de control técnico durante todo el proceso de ejecución. Esto puede traer consecuencias fatales a la estructura, pues al no tener la resistencia adecuada no cumple su función de soporte.

5.4. Comparación con resultados obtenidos por otros investigadores en el tema.

Al establecer una comparación de los resultados obtenidos por esta investigación e investigaciones anteriores en otras regiones de Perú y en Jaén puede notarse lo siguiente:

(Castro & Yucra, 2018), en zonas rurales de Arequipa, (Garay & Quispe, 2016), en Lima, obtienen resistencias a la compresión un 10% y un 15 % mayores que las de este trabajo, pero muy por debajo de lo que plantea la NTE-E.060. También (Chinchay & Diaz, 2019), obtienen resultados muy similares en la resistencia del concreto utilizado en otros elementos estructurales a los obtenidos por este trabajo, también muy por debajo de lo estipulado. Con relación al asentamiento del concreto, los investigadores anteriores obtienen valores entre 6 y 10 pulgadas, similares a los obtenidos por esta investigación pero que incumplen ampliamente con lo normado de 4 pulgadas para este tipo de estructuras. Se constata que los resultados de este trabajo corroboran con un grado alto de aproximación los resultados que obtienen en Perú, la mayoría de los investigadores.

Los trabajos revisados apuntan como deficiencias fundamentales, al igual que el presente trabajo, la falta de control técnico que presentan estas obras y el incumplimiento de las normativas fundamentales en cuanto a dosificación, almacenamiento de los materiales, falta de curado, entre otras, la mayoría de ellos detectados por esta investigación al contactar en las obras con los trabajos que se realizan.

5.5. Contrastación de la hipótesis

Luego de haber realizado los ensayos en campo y laboratorio, utilizando los materiales, equipos e instrumentos establecidos para cada uno de ellos y siguiendo los procedimientos especificados por las normas correspondientes se contrasta la hipótesis planteada en esta investigación:

El concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén – Cajamarca, no alcanza la resistencia mínima estructural requerida según la NTE-E. 060.

VI. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

6.1. Conclusiones

- a) Al evaluar las dosificaciones utilizadas para la elaboración de concreto usado en la muestra escogida en las losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén, se detectan irregularidades en la utilización de la unidad de medida para dosificar los materiales para una bolsa de cemento usando recipientes no recomendados, lo que altera las medidas que requieren las dosificaciones y por ende la calidad de la mezcla. Se agrava esta situación con el uso excesivo de agua lo que influye en la relación agua-cemento y por tanto en todos los parámetros de calidad.
- b) La consistencia del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén de acuerdo a su asentamiento (Slump) obtenido en campo, es fluida y no cumple el requisito de ser plástica. Los valores promedio de Slump de 8.9 pulgadas obtenidos en este trabajo son más del doble que lo permitido por las normas peruanas al respecto que es de 4 pulgadas lo que ratifica que el uso excesivo del agua en la mezcla del concreto buscando trabajabilidad es la causa principal de su mala calidad en las construcciones informales de Jaén.
- c) La resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén no cumple con la resistencia mínima que especifica la NTE-E.060. Los % de cumplimiento que se obtienen a los 7 días son del 83.85 % como promedio, a los 14 días del 70.05 % y a los 28 días es del 60.96%; con respecto a la resistencia mínima (175Kg/cm2), y de 69.87 % como promedio, a los 14 días del 58.38 % y a los 28 días es del 50.80%; con respecto a la resistencia declarada en obra (210 Kg/cm2). Estos resultados son preocupantes teniendo en cuenta su magnitud.

d) Se elaboraron un grupo de recomendaciones básicas partiendo de las deficiencias detectadas a fin de difundirlas a los constructores a través de los organismos que controlan la actividad en la ciudad, las principales apuntan a la necesidad del control a estas obras por parte de personal especializado, la utilización de recipientes adecuados para las dosificaciones y velar por la relación agua cemento que plantea la NTE-E.060. Es vital la capacitación de este personal que construye obras informales para obtener mejores resultados.

6.2. Recomendaciones

- a) Difundir a través de los organismos locales que controlan la actividad de construcciones informales y tomen las medidas propuestas en forma de manual de procedimiento constructivo a fin de dar cumplimiento a las regulaciones en la elaboración del concreto en elementos estructurales según la NTE-E. 060 y proponer a los organismos especializados locales el control técnico obligatorio por parte de terceros, para este tipo de actividad constructiva informal.
- b) Realizar un diseño de mezclas con la finalidad de obtener dosificaciones reales, en caso no se contara con recursos para ello, se debe utilizar baldes concreteros para la medición de los materiales, o no llenar en su totalidad el balde de 18 litros que se utilizan. (Chinchay & Diaz) en su investigación al realizar un diseño de mezclas para una resistencia de 210 Kg/cm2 obtuvieron dosificaciones de: 4 baldes de agregado fino, 4.5 baldes de agregado grueso y 21 litros de agua (balde concretero), para esta investigación se realizó varias mediciones en baldes utilizados comúnmente en obra (18 litros) y se obtuvo que esas dosificaciones son equivalentes a 3 baldes de agregado fino, 3.5 baldes de agregado grueso y 1 1/4 baldes de agua; lo cual se recomienda utilizar en futuras construcciones.
- c) Utilizar la cantidad de agua obtenida de un diseño de mezclas, si en caso no se realizara, se recomienda disminuir la cantidad de agua para lograr un concreto con una consistencia plástica y en la medida de lo posible realizar por lo menos dos ensayos de asentamiento utilizando el cono de Abrams para de acuerdo a ello disminuir la cantidad de agua.

d) Se recomienda interactuar más con los encargados de las construcciones informales, con la finalidad de poder mejorar la situación problemática demostrada con los resultados de esta investigación.

VII. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- Abanto, F. (s.f.). *Tecnología del concreto*. Lima, Perú: Editorial San Marcos. Recuperado de https://kupdf.com/download/flavio-abanto-castillo-tecnolog-iacute-a-del-concreto-teor-iacute-a-y-problemas_58ffbcd9dc0d60787e959edf_pdf
- Carrillo, J., Alcocer, S. M., y Aperador, W. (2012). Propiedades mecánicas del concreto para viviendas de bajo costo. *Revista Ingeniería Investigación y Tecnología, Volumen XIV*(2), 285-298. Recuperado de http://www.scielo.org.mx/pdf/iit/v14n2/v14n2a12.pdf
- Castaño, J., & Cuartas, J. L. (2015). "Control de colocación de concreto en obra". (Tesis de maestría), Universidad de Medellín, Medellín, Colombia.
- Castro, M. d., & Yucra, N. M. (2018). "Evaluavión y diagnóstico de la calidad del concreto elaborado al pie de obra en zonas rurales en los distritos de Cerro Colorado, Paucarpata y Socabaya en la ciudad de Arequipa". (Tesis de pregrado), Universidad Nacional de San Agustín, Arequipa, Perú.
- Chauca, L. A. (2016). "Resistencia del concreto en losas aligeradas de viviendas en la ciudad de Ayacucho 2016". (Tesis de pregrado), Universidad Nacional de San Cristóbla de Huamanga, Ayacucho, Perú.
- Chinchay, R. J., & Diaz, R. (2019). "Resistencia a la compresión del concreto utilizado en cimentaciones de edificaciones comunes en la ciudad de Jaén". (Tesis de pregrado), Universidad Nacional de Jaén, Jaén, Cajamarca, Perú.
- Cuba, G. J. (2017). "Estudio tecnológico del concreto informal producido al pie de obra en la ciudad de Jaén, sector "A" ". (Tesis de pregrado), Universidad Nacional de Cajamarca, Jaén, Cajamarca, Perú.
- Garay, L. Y., & Quispe, C. E. (2016). "Estudio del concreto elaborado en los vaciados de techos de vivienda en Lima y evaluación de alternativa de mejora mediante el empleo de aditivo superplastificante (Reductor de agua de alto rango)". (Tesis de pregrado), Pontificia Universidad Católica del Perú, Lima, Perú.
- Ministerio de Vivienda Construcción y Saneamiento. (2009). *Norma Técnica de Edificación E.060 Concreto Armado*. Lima, Perú. Obtenido de http://cdn-

- web.construccion.org/normas/rne2012/rne2006/files/titulo3/02_E/RNE2009_E_060 .pdf
- O'Reilly, V. A., Bancrofft, R. A., & Ruiz, L. (2010). "Las tecnologías del concreto en su ciclo de vida". *Revista Concreto y Cemento, Investigación y Desarrollo, Volumen I*(Número 2), 42-47. Obtenido de https://www.virtualpro.co/biblioteca/lastecnologias-del-concreto-en-su-ciclo-de-vida
- Ortiz, Á. E. (2015). "Análisis y descripción de la producción de concretos en obra de cinco proyectos de vivienda en Colombia". (Tesis de pregrado), Universidad Militar Nueva Granada, Bogotá, Colombia.
- Palacios, L. G. (2017). "Evaluación de la calidad del concreto usado en construcciones informales en la ciudad de Eten, Provincia de Chiclayo, Región Lambayeque en el año 2017". (Tesis de pregrado), Universidad San Martín de Porras, Chiclayo, Perú.
- Pasquel, E. (2010). Obtenido de https://es.scribd.com/document/346664912/Enrique-Pasquel-Mitos-y-Realidades-Del-Concreto-Informal-Peru
- Rivera, G. A. (s.f.). *Concreto Simple*. Obtenido de de s://inforcivilonline.wordpress.com/2015/05/23/concreto-simple-ing-gerardo-a-rivera-l/
- Rivva, E. (2013). Diseño de mezclas (2da ed.). Lima, Perú: Imprenta Williams E.I.R.L.

AGRADECIMIENTO

A Dios, por guiarnos y bendecirnos cada día y habernos dado fuerza para seguir luchando a pesar de todos los obstáculos presentados.

A nuestros padres, hermanos y familia por su apoyo incondicional y por enseñarnos a luchar para cumplir cada una de nuestras metas propuestas.

A nuestros amigos, por su apoyo desinteresado, al igual que a todas las personas que participaron e hicieron esto posible.

A nuestra Universidad Nacional de Jaén, por cobijarnos durante nuestra formación como profesionales

A nuestro asesor, el Ingeniero José Abel Ruiz Navarrete, por estar siempre dispuesto para apoyar la realización esta investigación.

DEDICATORIA

A Dios, por brindarnos la salud y por haber iluminado nuestra mente y poder hacer realidad esta investigación.

A nuestros padres, hermanos y familia por su apoyo incondicional en todo momento de nuestras vidas

A nuestros amigos y todas las personas involucradas en el desarrollo de esta investigación.

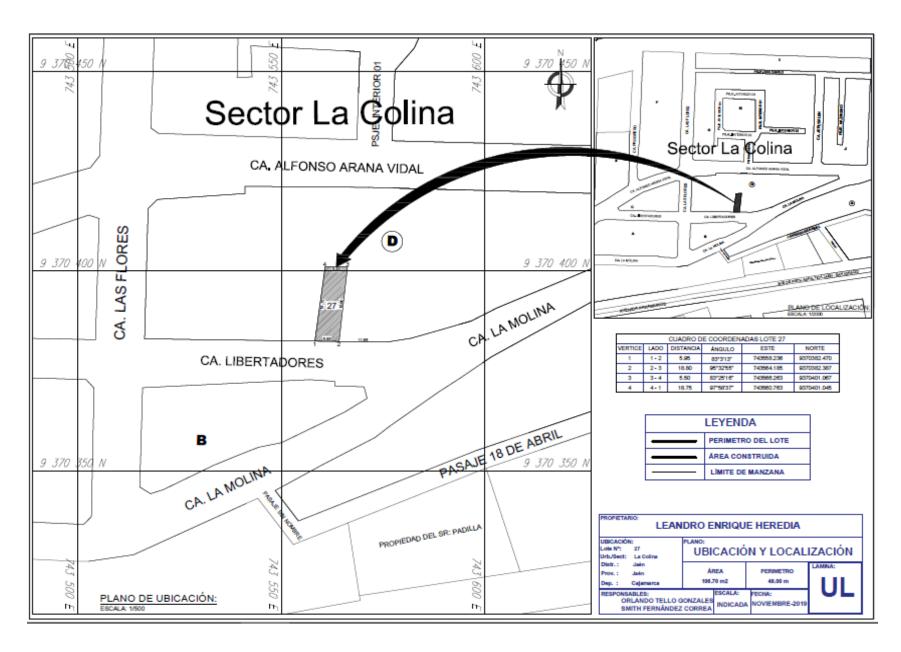
A nuestra alma máter Universidad Nacional de Jaén, por ser la que nos acogió durante sus inicios de su funcionamiento.

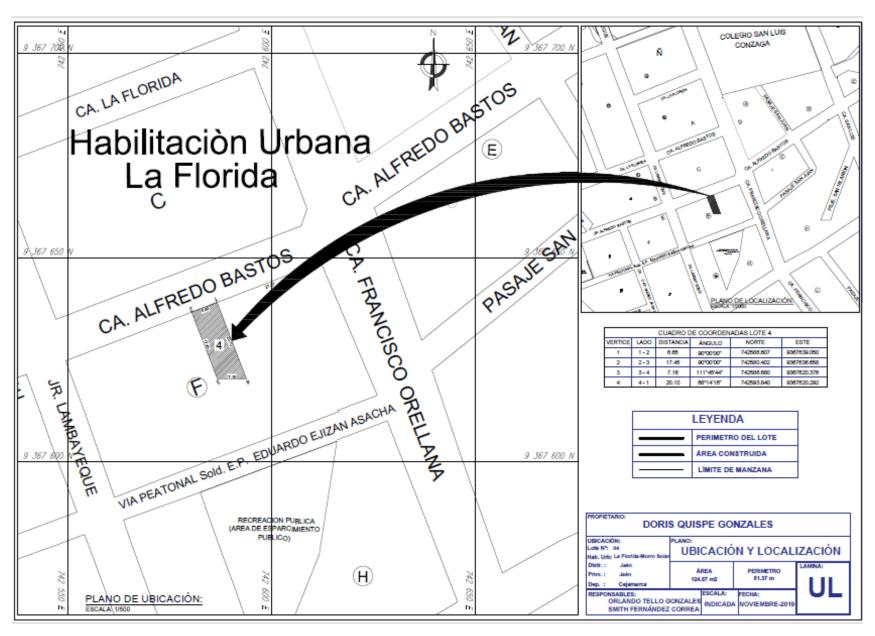
A nuestros docentes, por haber inculcado en nosotros los conocimientos y valores para hacer las cosas bien como profesionales.

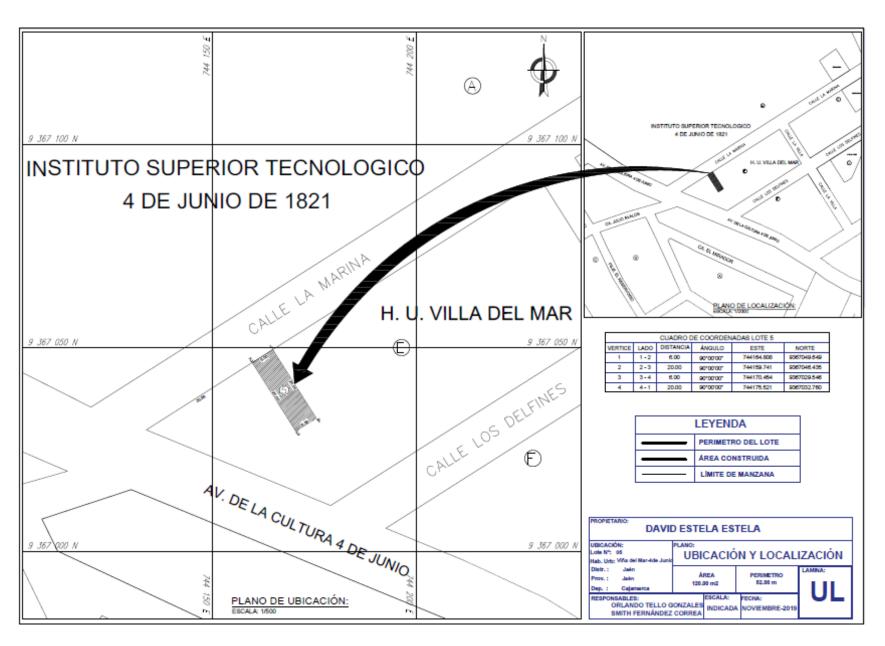
ANEXOS

Anexo 1. Planos de Ubicación – Localización de las construcciones en las que se realizó esta investigación

- Anexo 1. 1. Plano de Ubicación y Localización de construcción informal 01.
- Anexo 1. 2. Plano de Ubicación y Localización de construcción informal 02.
- Anexo 1. 3. Plano de Ubicación y Localización de construcción informal 03.
- Anexo 1. 4. Plano de Ubicación y Localización de construcción informal 04.
- Anexo 1. 5. Plano de Ubicación y Localización de construcción informal 05.











Anexo 2. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de cada construcción.

- *Anexo* 2. *1*. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de construcción informal 01.
- *Anexo* 2. 2. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de construcción informal 01.
- *Anexo* 2. 3. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de construcción informal 01.
- *Anexo* 2. 4. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de construcción informal 01.
- *Anexo* 2. 5. Cartas de compromiso firmadas con el propietario y responsable de construcción informal 01.

Jaén, 23 de setiembre del 2019

Los abajo firmantes en calidad de propietario y responsable de la obra en proceso de construcción, ubicado en la calle Los Libertadores, sector La Colina; junto a los encargados de la ejecución del proyecto de tesis, afirmamos que:

Previo diálogo con los encargados de la ejecución de tesis se ha decidido participar en la ejecución del proyecto de tesis denominado "RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN", que de manera muy pertinente contribuye al desarrollo del área de la construcción, al aportar con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio sobre la resistencia a la compresión del concreto que se produce en obra.

Manifestamos que nos comprometemos a participar de manera responsable y activa, en el desarrollo del proyecto indicado, poniendo a disposición recursos, habilidades y saberes consistentes en lo siguiente: consentimiento para visitar, visualizar, extraer muestras y realizar los ensayos propuestos, que sabemos nos beneficiará. Este compromiso deberá atenderse en los términos del proyecto, las cuales conocemos y aceptamos.

Firmado el 23 del mes de setiembre del año 2019, en la ciudad de Jaén.

Leandro Enrique Heredia

PROPIETARIO

Luis Fernández

RESPONSABLE DE OBRA

Jonathan Smith Fernandez Correa

TESISTA

Orlando Tello Conzales

Jaén, 25 de setiembre del 2019

Los abajo firmantes en calidad de propietario y responsable de la obra en proceso de construcción, ubicado en la calle Alfredo Bastos, sector Morro Solar; junto a los encargados de la ejecución del proyecto de tesis, afirmamos que:

Previo diálogo con los encargados de la ejecución de tesis se ha decidido participar en la ejecución del proyecto de tesis denominado "RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN", que de manera muy pertinente contribuye al desarrollo del área de la construcción, al aportar con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio sobre la resistencia a la compresión del concreto que se produce en obra.

Manifestamos que nos comprometemos a participar de manera responsable y activa, en el desarrollo del proyecto indicado, poniendo a disposición recursos, habilidades y saberes consistentes en lo siguiente: consentimiento para visitar, visualizar, extraer muestras y realizar los ensayos propuestos, que sabemos nos beneficiará. Este compromiso deberá atenderse en los términos del proyecto, las cuales conocemos y aceptamos.

Firmado el 25 del mes de setiembre del año 2019, en la ciudad de Jaén.

Doris Quispe Gonzales

PROPIETARIO

Mario Oblitas Cruz

RESPONSABLE DE OBRA

Jonathan Smith Fernandez Correa

TESISTA

Orlando Tello Gonzales

Jaén, 25 de setiembre del 2019

Los abajo firmantes en calidad de propietario y responsable de la obra en proceso de construcción, ubicado en la calle La Marina, sector 04 de Junio; junto a los encargados de la ejecución del proyecto de tesis, afirmamos que:

Previo diálogo con los encargados de la ejecución de tesis se ha decidido participar en la ejecución del proyecto de tesis denominado "RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN", que de manera muy pertinente contribuye al desarrollo del área de la construcción, al aportar con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio sobre la resistencia a la compresión del concreto que se produce en obra.

Manifestamos que nos comprometemos a participar de manera responsable y activa, en el desarrollo del proyecto indicado, poniendo a disposición recursos, habilidades y saberes consistentes en lo siguiente: consentimiento para visitar, visualizar, extraer muestras y realizar los ensayos propuestos, que sabemos nos beneficiará. Este compromiso deberá atenderse en los términos del proyecto, las cuales conocemos y aceptamos.

Firmado el 25 del mes de setiembre del año 2019, en la ciudad de Jaén.

David Estela Estela

PROPIETARIO

Héctor Santos

RESPONSABLE DE OBRA

Jonathan Smith Fernandez Correa

TESISTA

Orlando Tello Conzales

Jaén, 26 de setiembre del 2019

Los abajo firmantes en calidad de propietario y responsable de la obra en proceso de construcción, ubicado en la calle San Antonio, sector 04 de Junio; junto a los encargados de la ejecución del proyecto de tesis, afirmamos que:

Previo diálogo con los encargados de la ejecución de tesis se ha decidido participar en la ejecución del proyecto de tesis denominado "RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN", que de manera muy pertinente contribuye al desarrollo del área de la construcción, al aportar con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio sobre la resistencia a la compresión del concreto que se produce en obra.

Manifestamos que nos comprometemos a participar de manera responsable y activa, en el desarrollo del proyecto indicado, poniendo a disposición recursos, habilidades y saberes consistentes en lo siguiente: consentimiento para visitar, visualizar, extraer muestras y realizar los ensayos propuestos, que sabemos nos beneficiará. Este compromiso deberá atenderse en los términos del proyecto, las cuales conocemos y aceptamos.

Firmado el 26 del mes de setiembre del año 2019, en la ciudad de Jaén.

Yolanda Alarcón

PROPIETARIO

Adán Gonzales Pérez

RESPONSABLE DE OBRA

Jonathan Smith Fernandez Correa

TESISTA

Orlando Tello Gonzales

Jaén, 11 de octubre del 2019

Los abajo firmantes en calidad de propietario y responsable de la obra en proceso de construcción, ubicado en la calle 28 de Julio, sector Miraflores; junto a los encargados de la ejecución del proyecto de tesis, afirmamos que:

Previo diálogo con los encargados de la ejecución de tesis se ha decidido participar en la ejecución del proyecto de tesis denominado "RESISTENCIA A LA COMPRESIÓN DEL CONCRETO UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAÉN", que de manera muy pertinente contribuye al desarrollo del área de la construcción, al aportar con datos reales obtenidos a través de ensayos de campo y laboratorio sobre la resistencia a la compresión del concreto que se produce en obra.

Manifestamos que nos comprometemos a participar de manera responsable y activa, en el desarrollo del proyecto indicado, poniendo a disposición recursos, habilidades y saberes consistentes en lo siguiente: consentimiento para visitar, visualizar, extraer muestras y realizar los ensayos propuestos, que sabemos nos beneficiará. Este compromiso deberá atenderse en los términos del proyecto, las cuales conocemos y aceptamos.

Firmado el 11 del mes de octubre del año 2019, en la ciudad de Jaén.

Adriano Saavedra Corone

RESPONSABLE DE OBRA

Jonathan Smith Fernandez Correa

TESISTA

Orlando Tello Conzales

Anexo 3. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de todas las construcciones.

Anexo 3. 1. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de la construcción informal 01.

Anexo 3. 2. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de la construcción informal 02.

Anexo 3. 3. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de la construcción informal 03.

Anexo 3. 4. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de la construcción informal 04.

Anexo 3. 5. Resultados de laboratorio de la resistencia a la compresión del concreto a los 7, 14 y 28 días de la construcción informal 05.



TECNISU F&F S.R.L. TECNICOS EN INGENIERIA DE SUELOS

PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: "688896 - JAEN

ROYECTO	Service III.	RESIS		TM C - 39 - N COMPRENSIO		ETO UTILIZAD	OO EN LOSAS ALIGERAD
		DE LA	CONSTRUC	CIONES INFOR	RMALES EN LA	CIUDAD DE JA	AEN
.UGAR:		OBRA	01: VIVIENDA	- CALLE LOS L	BERTADORES	S-SECTOR LA	COLINA
JBICACIÓN	8	SECTO	OR LA COLINA	, DISTRITO JA	EN, PROVINCIA	JAEN, REGIO	N CAJAMARCA
OBRA DE ARTE			ALIGERADA				F'c = 210 Kg/cm ²
CERTIFICADO	1				FECHA:		30/09/2019
estigos enviados	X				, 20,111.		30,00,2010
Granulometria							
Agregado Máximo							
Calidad de Cement	to	1 19					
Factor Agua / Cem	ento						
Asentamiento Máxi	mo	- 62					
RESISTENCIA A LA	COMPRESION						
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
N°	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	
		_	PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA		
01	23/09/2019	7	30/09/2019	12580	176.7	71.2	
			PROBETA	02 - LOSA ALIC	GERADA		
02	23/09/2019	7	30/09/2019	12150	176.7	68.8	
			PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
03	23/09/2019	7	30/09/2019	12910	176.7	73.1	
						_	10
				80,19000			
<u> </u>						1	
-	-	-					
		-	- 20-01			=::::::::::::::::::::::::::::::::::::::	
	-			-			
							7 .
					E		



TECNISU F&F S.R.L. TECNICOS EN INGENIERIA DE SUELOS

PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: °688896 - JAEN

		Barana de Carana	THE RESIDENCE OF THE PERSONS ASSESSED.	STM C - 39 - N	THE RESIDENCE TO SHARE A SHARE	-	
OYECTO							DO EN LOSAS ALIGER
				CCIONES INFOR			
GAR:				A - CALLE LOS			
ICACIÓN							ON CAJAMARCA
RA DE ARTE		: LOSA	ALIGERADA		CALIDAD DE	CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
RTIFICADO					FECHA:		07/10/2019
stigos enviados	X	Coloniani		COLUMN TO SERVICE DE LA COLUMN			
Granulometria							
Agregado Máximo							
Calidad de Cemen							
Factor Agua / Cen Asentamiento Máx							
ASERIAMIENTO IVIAA	imo			***************************************			
				The state of the s			
RESISTENCIA A L		1		F			
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
N°	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	
	T	T		01 - LOSA ALIC		1 1	
01	23/09/2019	14	07/10/2019	16700	176.7	94.5	
	1	Т	PROBETA	02 - LOSA ALIC	GERADA	г	
02	23/09/2019	14	07/10/2019	11560	176.7	65.4	
02	23/09/2019	14		11560 03 - LOSA ALIO		65.4	
02	23/09/2019	14		·		73.0	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALIC	GERADA	·	

TECNISU F&F S.R.L

Fabian Becerra Roda:

Ing Ernesto Flores Lozada



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: °588596 - JAEN

		ENICAN	V 0	DEC	ALIDAI		ONOD	les els
		ENSA	TU		TM C - 39 - N		ONCR	EIO
ROYECTO)	Marie and the second second second second second	· DEGIG		MARK TO TO THE REAL PROPERTY OF THE PARTY OF		OCTO LITURA	DO EN LOSAS ALIGERAI
to i Loit					CONFRENSIO			
JGAR:					A - CALLE LOS			
BICACIÓN	VI.							
								ON CAJAMARCA
BRA DE A			: LOSA	ALIGERADA			CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
ERTIFICA			:			FECHA:		21/10/2019
stigos en	-	X	-	CONTRACTOR AND				
- Granuloi								
	lo Máximo							
	de Cemento							
	Igua / Ceme							
- Asentan	niento Máxir	no			To the second			
						-		
-RESISTE	ENCIA A LA	COMPRESION	I					
	Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
	Nº	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	
		7		PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA	,	
	01	23/09/2019	28	21/10/2019	15060	176.7	85.2	
				PROBETA	02 - LOSA ALI	GERADA		
	02	23/09/2019	28	21/10/2019	17110	176.7	96.8	
			<u> </u>		<u> </u>		7.252	
				PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA	64 A 40 CO	
	03	23/09/2019	28		03 - LOSA ALI		87.0	
	03	23/09/2019	28	PROBETA 21/10/2019	03 - LOSA ALI 15370	GERADA 176.7	87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	
	03	23/09/2019	28				87.0	

TECHISU F&F S.R.L.

Fabian Becerra Rodas TECNICO LABORATORISTA TECNISH F&F & R. I

Ing. Ernes o Flores Lozada CIP. 76292



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: º688896 - JAEN

			AS	TM C - 39 - N	ITP 339. 034		
OYECTO		: RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIO	N DEL CONCI	RETO UTILIZA	DO EN LOSAS ALIGERA
				CIONES INFO			
SAR:				ALFREDO BAS			
CACIÓN							EGION CAJAMARCA
RA DE ARTE			ALIGERADA		CALIDAD DE	- 1	F'c = 210 Kg/cm ²
RTIFICADO		:	, 141 0 141 0 147 1		FECHA:		02/10/2019
igos enviados	х				TEOMY.		02/10/2013
Granulometria				THE PERSON NAMED OF THE PERSON NAMED OF THE	THE PARTY OF THE P		We to the state of
Agregado Máximo							
Calidad de Cement	n						
actor Agua / Cem							
Asentamiento Máxi							
**************************************						alle de l'otto de person e agricole de	
Molde	1	 Edad	F1			[]	
Nº Nº	Fecha Fabrica	Edad	Fecha Rotura	Lectura Dial	Area Molde cm ²	Resistencia Kg / cm ²	Observaciones
14	rabilca	11		(K) 01 - LOSA ALI	L	Rg/Cill	
01	25/09/2019	7	02/10/2019		176.7	90,8	
				02 - LOSA ALI		1 00.0	
02	25/09/2019	7	02/10/2019		176.7	90.4	
			PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
03	25/09/2019	7	02/10/2019	12830	176.7	72.6	
	T	т т					
		-				/	
		+-+					
	1	+-+					
	1	+-1					\
		+	····				_
		\vdash					

	1						——————————————————————————————————————

TECNISU FAF S.R.L. TECHICOS EN HIGENICADE SUECOS

abián Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA TECNISUE S.B.
TECNICOSEN INGENIERA DE SUESOS

Ing. Ernesto Flores Lozad.
CIP. 76292



TECNICOS EN INGENIERIA DE SUELOS

PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: °688896 - JAEN

ROYECTO		· DEGIO	TATESCHE MENTAL PROPERTY.	M C - 39 - NT		DETO LITHURA	DO EN LOSAS ALIGE
COLLOID				COMPRENSIO CIONES INFOR			
UGAR:				A - CALLE ALFR			
BICACIÓN							EGION CAJAMARCA
BRA DE ARTE			ALIGERADA			r	F'c = 210 Kg/cm ²
ERTIFICADO		: LUSA	ALIGERADA		FECHA:	SCILLIAN SERVINI SERVI	09/10/2019
estigos enviados	X				FECHA.		09/10/2019
Granulometria	land in the second				***************************************		
Granulometria Agregado Máxir	no.	•					
- Calidad de Cem		-					
Factor Agua / C							
Asentamiento N							
-RESISTENCIA A Molde	A LA COMPRESION Fecha	Edad	Freire	Lastona Bist	Area Molde	[<u></u>	
Nº Nº	Fabrica	Edad	Fecha Rotura	Lectura Dial (K)	cm ²	Resistencia Kg / cm ²	Observaciones
N	Tabrica		***************************************	01 - LOSA ALI		Ng/Cill	
01	25/09/2019	14	09/10/2019	20350	176.7	115.2	
- 01	1 23/03/2019	1 14 1		02 - LOSA ALI		115.2	
02	25/09/2019	14	09/10/2019	17000	176.7	96.2	
02	20/09/2019	1 14 1		03 - LOSA ALI		90.2	
03	25/09/2019	14	09/10/2019	17760	176.7	100.5	
05	20/09/2019	1 14 1	03/10/2015	17700	170.7	100.5	
						$1 \setminus 1$	
		\Box					
						\ \	
						No.	
						I I	

TECNISU F&F S.R.L. TECNICOS ENIMIGENIERIA DE SUELOS

Fabian Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA

TECNISU F&F S.R. . TECHICOLEN INCEMEDIATE SUP OS Ing. Ernesto Flores Lozada CIP. 76292



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: *688896 - JAEN

		FNSA	V O	DF C	ALIDAD	DEC	ONCR	FTO
		1 0 P	. •		TM C - 39 - N		OHON	les 1 V
PROYE	сто		: RESIS			THE REAL PROPERTY AND PARTY.	RETO UTILIZAI	DO EN LOSAS ALIGERADA
	recondition Test				CIONES INFO			
UGAR					A - CALLE ALFF			
JBICAC	CIÓN							EGION CAJAMARCA
OBRA D	DE ARTE			ALIGERADA				F'c = 210 Kg/cm ²
CERTIF	FICADO		:			FECHA:	eversor resources sweet and recount.	23/10/2019
estigo	s enviados	Х						
i Grar	nulometria							
2 Agre	egado Máximo							
	dad de Cement				······································			
	tor Agua / Ceme							
i Aser	ntamiento Máxii	mo			4			
			White States					
RESI		COMPRESION			r			
	Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
F	No	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg/cm ²	
t	04	05/00/0040			01 - LOSA ALI			
H	01	25/09/2019	28	23/10/2019 PROBETA	21150 02 - LOSA ALI	176.7	119.7	
f	02	25/09/2019	28	23/10/2019	20710		117.2	
ŀ	02	1 23/09/2019	20		03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	117.2	
Ī	03	25/09/2019	28	23/10/2019	20940	176.7	118.5	
L		20/03/2013	1 20	23/10/2013	20340	170.7	110.5	
- 1		THE PERSON NAMED OF TAXABLE PARTY.				THE RESIDENCE OF THE PERSON NAMED IN		
	***************************************		Τ					
-								
 - -								
 - -								

TECNISU F&F S.R.L.

Fabian Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA Ing. Ernesto Flores Lozada



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE N° 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976126517 - RPM: °688896 - JAEN

	and the second s	ATTENDED TO SERVICE	AS	TM C - 39 - N	ITP 339. 034		
OYECTO		: RESIS	STENCIA A LA	COMPRENSIO	N DEL CONC	RETO UTILIZAI	DO EN LOSAS ALIGERAD.
		DE LA	S CONSTRUC	CIONES INFO	RMALES EN LA	CIUDAD DE JA	AEN
JGAR:		OBRA	03: VIVIENDA	A - CALLE LA M	ARINA - SECTO	OR 4 DE JUNIO	
BICACIÓN		: SECTO	OR 4 DE JUNI	O, DISTRITO J	AEN, PROVINC	IA JAEN, REGI	ON CAJAMARCA
BRA DE ARTE		: LOSA	ALIGERADA		CALIDAD DE	CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
ERTIFICADO	-	:			FECHA:		02/10/2019
stigos enviados	X						
Granulometria							
Agregado Máximo							
Calidad de Cemen	to						
Factor Agua / Cem		9					
Asentamiento Máx	imo						
***************************************			WATER LANGUAGE			***************************************	
RESISTENCIA A L	A COMPRESION	ų.					
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
No.	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	
			PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA		
01	25/09/2019	7	02/10/2019	12080	176.7	68.4	
			PROBETA	02 - LOSA ALI	GERADA		
02	25/09/2019	7 1	02/10/2019	12070	176.7	68.3	
	1 20,00,2010	1		I		00.3	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
03	25/09/2019	7		I		68.2	
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
		1 1	PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		

TECNISU F&F S.R.L.

Fabian Becerra Rodas
recnico LABORATORISTA

TECNISUF &F S.F.L.



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: *688896 - JAEN

DE LAS CONSTRUCCIONES INFORMALES EN LA CIUDAD DE JAEN OBRA 03: YIVIENDA - CALLE LA MARINA - SECTOR 4 DE JUNIO CACIÓN : SECTOR 4 DE JUNIO, DISTRITO JAEN, PROVINCIA JAEN, REGION CAJAMARCA A DE ARTE : LOSA ALIGERADA CALIDAD DE CONCRETO: F°c = 210 Kg/cm² TIFICADO : FECHA : 08/10/2019 gos enviados X signulometria gregado Máximo alidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo ESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones N° Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176,7 80,1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15550 176,7 89,7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA 03 25/09/2019 14 09/10/2019 19280 176,7 109,1	ECTO		: RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIC	N DEL CONCE	RETO UTILIZAI	DO EN LOSAS ALIGERAD
ACIÓN : SECTOR 4 DE JUNIO, DISTRITO JAEN, PROVINCIA JAEN, REGION CAJAMARCA A DE ARTE : LOSA ALIGERADA CALIDAD DE CONCRETO: F'c = 210 Kg/cm² TIFICADO : FECHA : 09/10/2019 gos enviados X Granulometria gregado Máximo dalidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo ESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones Nº Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA								
A DE ARTE : LOSA ALIGERADA CALIDAD DE CONCRETO: F*c = 210 Kg/cm² TIFICADO : FECHA : 09/10/2019 gos enviados X granulometria gregado Máximo alidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo ESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones Nº Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	R:		OBRA	03: VIVIENDA	A - CALLE LA M	ARINA - SECTO	OR 4 DE JUNIO	
A DE ARTE : LOSA ALIGERADA CALIDAD DE CONCRETO: F'c = 210 Kg/cm² TIFICADO : FECHA : 09/10/2019 gos enviados X Tranulometria gregado Máximo alidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo SESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones Nº Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	ACIÓN		: SECTO	OR 4 DE JUNI	O, DISTRITO J	AEN, PROVINC	IA JAEN, REGI	ON CAJAMARCA
gos enviados X ranulometria gregado Máximo alidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo ESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones Nº Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	DE ARTE						1	
gregado Máximo alidad de Cemento actor Agua / Cemento sentamiento Máximo ESISTENCIA A LA COMPRESION Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones Nº Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	TFICADO		:			FECHA:		09/10/2019
September Sept	os enviados	X						
September Sept	anulometria						TOTAL TO MAKE A MAKAMATA MAKAMA	
### Sentamiento Máximo ###################################			-					
Sentamiento Máximo Sentami		io	-					
Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones	ctor Agua / Cem	ento	-					
Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones N° Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	entamiento Máxi	mo	_					
Molde Fecha Edad Fecha Lectura Dial Area Molde Resistencia Observaciones N° Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA								
N° Fabrica Rotura (K) cm² Kg / cm² PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	SISTENCIA A L	A COMPRESION	ı					
PROBETA 01 - LOSA ALIGERADA 01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
01 25/09/2019 14 09/10/2019 14150 176.7 80.1 PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	No	Fabrica		Rotura	(K)	cm²	Kg / cm ²	
PROBETA 02 - LOSA ALIGERADA 02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA				PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA		
02 25/09/2019 14 09/10/2019 15850 176.7 89.7 PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA	01	25/09/2019	14		**************************************		80.1	
PROBETA 03 - LOSA ALIGERADA		- 			Ţ		·	
	02	25/09/2019	14				89.7	
03 25/09/2019 14 09/10/2019 19280 17/6.7 109.1		1 05/00/00/0	ТТ	····	7			
	03	25/09/2019	1 14	09/10/2019	19280	176.7	109.1	
		1	T		T			
	1							
			1 1					
			\vdash					

TECNISU F&F S.R.L. YECHICGSEKINGEHIERIADE SUELOS

B12

Fabián Becerra Roda TÉCNICO LABORATORISTA TECNISUE & F.R.L. TECNICOS EN INCENHERINGE SUELOS

Ing. Ernesio Flores Lozada
CIP. 76292



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: *688896 - JAEN

- Control of the Cont	The section of the se	*********		West miles and the second personal for	NTP 339, 034		Control of the Contro
'ECTO							DO EN LOSAS AL
					RMALES EN LA		
R:		OBRA	03: VIVIENDA	A - CALLE LA N	ARINA - SECT	OR 4 DE JUNIC	
ACIÓN		: SECT	OR 4 DE JUNI	O, DISTRITO J	AEN, PROVINC	IA JAEN, REGI	ON CAJAMARCA
DE ARTE			ALIGERADA		CALIDAD DE		F'c = 210 Kg/cm ²
IFICADO		:			FECHA:	3 - 3 - 3 - 3 - 3 - 3 - 3 - 3 - 3 - 3 -	23/10/2019
os enviados	X	THE REAL PROPERTY.					
anulometria							
regado Máximo							
lidad de Cemento							
ctor Agua / Ceme							
entamiento Máxir	no						
		-			THE RESERVE OF THE PARTY OF THE	Renal Control (Inc.)	
SISTENCIA A LA	COMPRESION	ı					
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
N°	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	
	T		PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
01	25/09/2019	28	23/10/2019	17570	176.7	99.4	
	Т	т т		02 - LOSA ALI	GERADA	·	
02	25/09/2019	28	23/10/2019	17320	176.7	98.0	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
02	25/09/2019 25/09/2019	28	23/10/2019	17320	176.7	98.0	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	
	1	·	23/10/2019 PROBETA	17320 03 - LOSA ALI	176.7 GERADA	<u>' </u>	

TECNISU F&F S.R.L.
TECNICOSEPINGENIERIA DESUELOS

A 6 C C

Sabián Becerra Rodas
TÉCNICO LABORATORISTA

Ing. Ernesto Flores Lozada CIP. 76292

TECNISU F&F/S.R.I



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: °688896 - JAEN

		de promotorio de la composición della composició	AS	TM C - 39 - N	ITP 339, 034		
PROYECTO		RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIC	N DEL CONCE	RETO UTILIZAI	DO EN LOSAS ALIGERADA
		DE LA	S CONSTRUC	CCIONES INFOR	RMALES EN LA	CIUDAD DE JA	AEN
UGAR:		OBRA	04: VIVIENDA	A - CALLE SAN	ANTONIO - SE	CTOR 4 DE JUI	NIO
JBICACIÓN		SECTO	OR 4 DE JUNI	O, DISTRITO J	AEN, PROVINC	IA JAEN, REGI	ON CAJAMARCA
OBRA DE ARTE		LOSA	ALIGERADA		CALIDAD DE	CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
CERTIFICADO					FECHA:		02/10/2019
estigos enviados	X	-				NA New Joseph House Server Construction	
Granulometria							
2 Agregado Máximo							
3 Calidad de Ceme							
Factor Agua / Cer							
Asentamiento Má	ximo						
	- Company of the Comp						
RESISTENCIA A	LA COMPRESION						
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
No	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg/cm ²	
				01 - LOSA ALI			
01	26/09/2019	7	03/10/2019		176.7	75.8	
02	26/09/2019	7		02 - LOSA ALI		70.4	
02	26/09/2019	1/1	03/10/2019 PPORETA	12390 03 - LOSA ALI	176.7 GEDADA	70.1	
03	26/09/2019	7	03/10/2019	12170	176.7	68.9	
		, , , , ,					

TECNISU F&F S.R.L. TECNICOSENINGENIERIA DE SUELO

Fabián Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA TECNISUE F&F S. P. / TECNICOS EN INGENIERIA DE SUELOS ING. Ernesto Flores Lozad. CIP. 76292



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE N° 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: *688896 - JAEN

OYECTO		: RESIS		COMPRENSION	THE RESERVE OF THE PARTY OF THE	Market Street Company of the Company	NDO EN LOSAS ALIGER
				CCIONES INFO			
GAR:				A - CALLE SAN			
BICACIÓN							
BRA DE ARTE			ALIGERADA				ON CAJAMARCA
ERTIFICADO			ALIGERADA			CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
estigos enviados	X	1			FECHA:		10/10/2019
- Granulometria		PROSPRESA NATIONAL COMM		Managara and American			
 Granulometha Agregado Máxim 		-					
- Agregado Maxim - Calidad de Ceme							
- Factor Agua / Ce							
- Asentamiento Ma					* =		
		7 -		***************************************			
							THE RESIDENCE OF THE PARTY OF T
RESISTENCIA A Molde	LA COMPRESION Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Ta	
N _o	Fabrica	Luau	Rotura	(K)	cm ²	Resistencia Kg / cm ²	Observaciones
				01 - LOSA ALI		ng/ cm	
01	26/09/2019	14	10/10/2019		176.7	88.5	
			PROBETA	02 - LOSA ALI		1 00.0	
02	26/09/2019	14	10/10/2019	14610	176.7	82.7	
			PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
03	26/09/2019	14	10/10/2019	14690	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	
03	26/09/2019	14		1	176.7	83.1	

TECNISU F&F S.R.L. TECHIGOSER INGENIERIA DE SUELOS

Fabián Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA TECNISU F&F B.R. V.

Ing Ernesto Flores Lozada CP. 76292



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE N° 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: °688996 - JAEN

		Caralina de constitución de constitución de constitución de constitución de constitución de constitución de co	Оспаниментовници	AS	TM C - 39 - N	ITP 339. 034		
ROYECTO			RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIC	N DEL CONCE	RETO UTILIZAI	DO EN LOSAS ALIGERAL
			DE LA	S CONSTRUC	CCIONES INFOR	RMALES EN LA	CIUDAD DE JA	AEN
UGAR:			OBRA	04: VIVIENDA	A - CALLE SAN	ANTONIO - SE	CTOR 4 DE JUI	NIO
BICACIÓN			SECTO	OR 4 DE JUNI	O, DISTRITO JA	AEN, PROVINC	A JAEN, REGIO	ON CAJAMARCA
BRA DE ART	E			ALIGERADA		CALIDAD DE	1	F'c = 210 Kg/cm ²
ERTIFICADO			:			FECHA:		24/10/2019
estigos enviad	dos	Х						
Granulomet	THE REAL PROPERTY AND ADDRESS OF THE PARTY AND	**************************************	MANUFACTOR OF STREET	3-44-10				
- Agregado M								
- Calidad de			•					
- Factor Agua								
- Asentamien	to Máxim	по						
			NAME OF THE OWNER OWNER OF THE OWNER OWNE					
	IA A LA olde	COMPRESION Fecha	Edad	Fecha	I and the Direct	S 55 -1-1-	I n	o
	No.	Fabrica	Euau	Rotura	Lectura Dial	Area Molde cm ²	Resistencia Kg / cm ²	Observaciones
 		1 abstea	لــــــا		01 - LOSA ALI		Ng / Cili	
	01	26/09/2019	28	24/10/2019	19320	176.7	109.3	
			1 1		02 - LOSA ALI		1 100.0	
(02	26/09/2019	28	24/10/2019	1	176.7	104.5	
		·		PROBETA	03 - LOSA ALI		·	
(03	26/09/2019	28	24/10/2019	18920	176.7	107.1	

V V V V V V V V V V V V V V V V V V V			1 1				1	

TECNISU F&F S.R.L.

Fabian Becerra Rodas TÉCNICO LABORATORISTA TECNISU F&FS.R.



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: *688896 - JAEN

ROYECTO		: RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIO	N DEL CONCR	ETO UTILIZAD	O EN LOSAS ALIGERAD
				CIONES INFOR			공사
UGAR:				- CALLE 28 DE			
IBICACIÓN		: SECTO	OR MIRAFLOR	RES, DISTRITO	JAEN, PROVIN		ION CAJAMARCA
BRA DE ARTE		: LOSA	ALIGERADA		CALIDAD DE C	CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
ERTIFICADO					FECHA:		18/10/2019
estigos enviados	X						
- Granulometria							
 Agregado Máximo Calidad de Cement 		39					
- Factor Agua / Cem		882					
- Asentamiento Máxi		7/2					
		0.5					
DESISTENCIA A LA	COMPRESION						
-RESISTENCIA A LA Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
Nº	Fabrica	Lucu	Rotura	(K)	cm ²	Kg / cm ²	Observaciones
			PROBETA	01 - LOSA ALIC	SERADA		
01	11/10/2019	7	18/10/2019	15712	176.7	88.9	
=112			PROBETA	02 - LOSA ALIC	SERADA		
02	11/10/2019	7	18/10/2019	14732	176.7	83.4	
			PROBETA	03 - LOSA ALK	SERADA		
03	11/10/2019	7	18/10/2019	15125	176.7	85.6	
						1	
	-						
	-					-	
						1	
				15015			
		1 1					(36.01)



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: º688896 - JAEN

		Salvanianės Wes	AS	TM C - 39 - N	TP 339. 034	Kontofoneyiban umaz ibasa	THE DESCRIPTION OF THE PROPERTY OF THE PROPERT
YECTO		RESIS	TENCIA A LA	COMPRENSIO	N DEL CONCE	RETO UTILIZAD	DO EN LOSAS ALIG
		DE LAS	S CONSTRUC	CIONES INFOR	RMALES EN LA	CIUDAD DE JA	AEN
SAR:		OBRA	05: VIVIENDA	A - CALLE 28 DI	E JULIO - SECT	OR MIRAFLOR	RES
CACIÓN		SECTO	OR MIRAFLOR	RES, DISTRITO	JAEN, PROVIN	ICIA JAEN, REG	GION CAJAMARCA
RA DE ARTE		LOSA	ALIGERADA		CALIDAD DE	CONCRETO:	F'c = 210 Kg/cm ²
RTIFICADO					FECHA:		25/10/2019
tigos enviados	X					*******************************	
Granulometria							
Agregado Máximo		-					
Calidad de Cement		-					
Factor Agua / Cem Asentamiento Máxi							
Asemannento Maxi	iiilo						
ESISTENCIA A L	1				11 - A	,	
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
No	Fabrica		Rotura	01 - LOSA ALI	cm ²	Kg / cm ²	
	1	Γ				1	
01	11/10/2019	14	25/10/2019	19520	176.7	110.5	
	1,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	1		02 - LOSA ALI			
02	11/10/2019	14	25/10/2019	18035	176.7 CERADA	102.1	Lawrence Control
02	144400040			03 - LOSA ALI	7 22 3 MANUS NO 10	1000	
03	11/10/2019	14	25/10/2019	18890	176.7	106.9	
	T	П		T T			

						_ \	
						ì	\
	1						1
							<u> </u>
		-					

83

SI F&F S.R.I

TECNISU F&F S.R.L.

Sabián Becerra Rodas TÉCNICO LASORATORISTA



PAVIMENTOS - CONCRETO - ASFALTO - ROTURAS DE TESTIGOS CIMENTACIONES - CANTERAS - PROYECTOS DE CARRETERAS - LABORATORIO CALLE SUCRE Nº 1652 - PUEBLO NUEVO - CEL. 976125517 - RPM: º688886 - JAEN

OYECTO				TM C - 39 - N	DE C	UNCR	EIU
	-	RESIS				RETO UTILIZA	DO EN LOSAS ALIGE
					RMALES EN LA		
GAR:					E JULIO - SECT		
CACIÓN							GION CAJAMARCA
RA DE ARTE			ALIGERADA				F'c = 210 Kg/cm ²
RTIFICADO					FECHA:	SONORLIO.	08/11/2019
tigos enviados	X				LOIN.		00/11/2015
Granulometria			The second secon				
Agregado Máximo							
Calidad de Cemento							
Factor Agua / Cemen	ito		THE STATE OF THE S				
Asentamiento Máxim	o						
			d named a series of the series		CHARREST AND A PARTIE OF THE PARTIES		Terrenan de la companya de la compa
RESISTENCIA A LA	COMBRESION						
Molde	Fecha	Edad	Fecha	Lectura Dial	Area Molde	Resistencia	Observaciones
N _o	Fabrica		Rotura	(K)	cm ²	Kg/cm ²	Observaciones
		******	PROBETA	01 - LOSA ALI	GERADA		
01	11/10/2019	28	08/11/2019	21320	176.7	120.7	
			PROBETA	02 - LOSA ALI	GERADA	<u></u>	
02	11/10/2019	28	08/11/2019	21920	176.7	124.1	
			PROBETA	03 - LOSA ALI	GERADA		
03	11/10/2019	28	08/11/2019	21530	176.7	121.8	
			na anna ann an ann an ann an an an an an	One of the state o			
	Market Co. Co.				-		

						/	
							\
							\

Pabián Becerra Rodas TÉCNICO LASORATORISTA

Anexo 4. Recomendaciones mínimas para elaboración de concreto y ser utilizado en losas aligeradas

I. INTRODUCCIÓN

El presente tiene por finalidad difundir recomendaciones básicas para la elaboración de concreto a ser utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales de la ciudad de Jaén. Estas recomendaciones surgen en base a la investigación realizada denominada: "Resistencia a la compresión del concreto utilizado en losas aligeradas de las construcciones informales en la ciudad de Jaén", la cual se aplicó en obras en proceso de construcción, en la que se obtuvo resultados alarmantes; la consistencia del concreto fue fluida con un asentamiento promedio de 8.9 pulgadas. La resistencia promedio a la compresión del concreto a los 28 días fue de 106.67 Kg/cm2 la cual no alcanza la resistencia mínima establecida por la NTE-E.060 (175 Kg/cm2) y tampoco la resistencia para la cual ellos elaboran el concreto (210 Kg/cm2).



II. SITUACIÓN ACTUAL

La elaboración de concreto está a cargo de maestros de obra y trabajaban sin la asesoría ni supervisión técnica, a continuación se detalla la situación encontrada en campo de cada uno de los factores que intervienen sobre la resistencia a la compresión del concreto así como de la resistencia misma.

2.1. Dosificaciones

Para la dosificación de materiales para la elaboración de concreto se utiliza baldes de 18 litros, por lo tanto la cantidad de materiales con respecto a una bolsa de cemento es excesíva, adicionan agua con la finalidad de lograr una mayor trabajabilidad del concreto, pero sin criterio técnico pues el agua en exceso baja la resistencia a la compresión del concreto.



2.2. Consistencia del concreto

La consistencia del concreto fue fluida, con un asentamiento mínimo de 8 pulgadas y un máximo de 10 pulgadas, por lo tanto no cumple con la consistencia plástica que debe tener el concreto con un asentamiento máximo de 4 pulgadas.





2.3. Resistencia a la compresión del concreto

La resistencia a la compresión del concreto fue inferior a la que establece la NTE-E.060, la mínima obtenida fue de 89.67 Kg/cm2 y la máxima de 122.20 Kg/cm2, esto debido a la dosificación excesiva de agregados y de agua.





III. RECOMENDACIONES BÁSICAS

3.1. Para la dosificación de materiales

Realizar un diseño de mezclas con la finalidad de obtener dosificaciones reales, en caso no se contara con recursos para ello, se debe realizar la medición de los materiales para la elaboración de concreto, se recomienda utilizar baldes concreteros, no llenar en su totalidad el balde de 18 lítros que se utilizan o utilizar el equivalente a 3 baldes de agregado fino, 3.5 baldes de agregado grueso y 1 1/4 baldes de agua.



3.2. Para mejorar la consistencia del concreto

También se recomienda utilizar la cantidad de agua obtenida de un diseño de mezclas, si en caso no se realizara, se recomienda disminuir la cantidad de agua para lograr un concreto con una consistencia plástica y en la medida de lo posible realizar por lo menos dos ensayos de asentamiento utilizando el cono de Abrams para de acuerdo a ello disminuir la cantidad de agua.



3.3. Para mejorar la resistencia a la compresión del concreto

Realizar un diseño de mezclas para una resistencia por lo menos que cumpla la mínima que indica las NTE-E.060, en caso no se realícese debe hacer las dosificaciones de manera correcta o siguiendo la recomendación de lo especificado en el ítem 3.1 con la finalidad de no afectar la resistencia a la compresión, pues con los resultados de los ensayos obtenidos en campo y laboratorio se comprobó que este factor es el que influye directamente sobre la resistencia a la compresión del concreto.



UNIVERSIDAD NACIONAL DE JAÉN



FACULTAD DE INGENIERÍA CIVIL

RECOMENDACIONES BÁSICAS PARA ELABORACIÓN DE CONCRETO A SER UTILIZADO EN LOSAS ALIGERADAS DE CONSTRUCCIONES INFROMALES DE LA CIUDAD DE JAÉN









ELABORADO POR:

BACH. JONATHAN SMITH FERNANDEZ CORREA BACH. ORLANDO TELLO GONZALES JAÈN, NOVIEMBRE, 2019

Anexo 5. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 01



Figura 35. Dosificación de materiales en construcción informal 01



Figura 36. Muestreo de concreto en construcción informal 01



Figura 34. Asentamiento del concreto en construcción informal 01



Figura 37. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 01



Figura 39. Curado de testigos de concreto de construcción informal 01



Figura 38. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 01

Anexo 6. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 02



Figura 40. Dosificación de materiales en construcción informal 02



Figura 41. Muestreo de concreto en construcción informal 02



Figura 42. Asentamiento del concreto en construcción informal 02



Figura 43. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 02



Figura 45. Curado de testigos de concreto de construcción informal 02



Figura 44. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 02

Anexo 7. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 03



Figura 46. Dosificación de materiales en construcción informal 03



Figura 48. Muestreo de concreto en construcción informal 03



Figura 47. Asentamiento del concreto en construcción informal 03



Figura 49. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 03



Figura 50. Curado de testigos de concreto de construcción informal 03



Figura 51. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 03

Anexo 8. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 04



Figura 52. Dosificación de materiales en construcción informal 04



Figura 54. Muestreo de concreto en construcción informal 04



Figura 53. Asentamiento del concreto en construcción informal 04



Figura 55. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 04



Figura 56. Curado de testigos de concreto de construcción informal 04



Figura 57. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 04

Anexo 9. Panel fotográfico del trabajo realizado en construcción 05



Figura 58. Dosificación de materiales en construcción informal 05



Figura 60. Muestreo de concreto en construcción informal 05



Figura 59. Asentamiento del concreto en construcción informal 05



Figura 61. Elaboración de testigos de concreto en construcción informal 05



Figura 63. Curado de testigos de concreto de construcción informal 05



Figura 62. Rotura de testigos de concreto de construcción informal 05