

Ingeniería de Recursos Naturales y del Ambiente

ISSN: 1692-9918

revistaeidenar@univalle.edu.co

Universidad del Valle

Colombia

Valencia Zuluaga, Viviana; Sánchez Torrez, Luis Darío; Aponte, Alexánder
EVALUACIÓN DE LA FILTRACIÓN LENTA EN ARENA COMO TRATAMIENTO TERCIARIO DE
AGUA RESIDUAL DOMÉSTICA CON FINES DE REUSO AGROPECUARIO Y PISCÍCOLA
Ingeniería de Recursos Naturales y del Ambiente, núm. 8, enero-diciembre, 2009, pp. 39-49
Universidad del Valle
Cali, Colombia

Disponible en: http://www.redalyc.org/articulo.oa?id=231116390005



Número completo

Más información del artículo

Página de la revista en redalyc.org



EVALUACIÓN DE LA FILTRACIÓN LENTA EN ARENA COMO TRATAMIENTO TERCIARIO DE AGUA RESI-DUAL DOMÉSTICA CON FINES DE REUSO AGROPECUARIO Y PISCÍCOLA



RESUMEN

Viviana Valencia Zuluaga, Ing.

Instituto Cinara Universidad del Valle, Cali, Colombia vivalezu@univalle.edu.co

Luis Darío Sánchez Torrez, M.Sc.

Instituto Cinara Universidad del Valle, Cali, Colombia *luisanc* @ *univalle.edu.co*

Alexánder Aponte, M.Sc.

Instituto Cinara Universidad del Valle, Cali, Colombia alaponte @univalle.edu.co

*Recibido:Abril 15 2009 *Aceptado:Mayo 30 2009

Con el objetivo contribuir al mejoramiento de la calid los recursos hídricos y su uso eficiente se estuda plicación a escala piloto de la filtración lenta en a como tratamiento terciario de agua residual dome con fines de reuso en la producción agrícola, pecupiscícola. Se evaluó la influencia de la variación de cargas orgánicas superficiales (COS) y dos altura lecho filtrante, analizando las carreras de filtrac comparando las remociones obtenidas frente normatividad existente sobre el reuso de agua resultados indican que el uso de la filtración como tratamiento terciario de agua residual está ocionado por las COS. Los mejores resultados se en en con COS de 5,2 y 8,1 g DBO₅/m².d, obtenier menores cargas orgánicas las mayores carrera

filtración y las mayores eficiencias de remoción en parámetros fisicoquímicos y microbiológicos. Los Huevos de Helmintos son más afectados por la altura del lecho. El reuso de los efluentes de filtros lentos en arena para la producción agrícola, pecuaria y piscícola se limita por la cantidad de E. Coli y Coliformes Fecales encontrados, por lo cual su uso estaría condicionado a la adición de más barreras de protección.

PALABRAS CLAVES

Filtración Lenta en Arena, agua residual doméstica, reuso

ABSTRACT

In order to contribute to the improvement of the water resources quality and their efficient use, it was studied the implementation of the slow sand filtration at a pilot scale as a tertiary treatment of wastewater for reuse in agricultural and livestock production, and fish farming. The influence of the variation of three surface organic loads (SOL) and two bed filter heights was evaluated by analyzing the filter run lengths and comparing removals against the standards related to wastewater reuse. The results indicate that the use of slow sand filtration as a tertiary treatment of wastewater is conditioned by SOL. The best results were obtained with SOL of 5,2 and 8,1 g DBO_z/m².d, obtaining the largest filtration run lengths and the biggest removal efficiencies in physicochemical and microbiological parameters, at lower organic loads. Helminth eggs are affected by the bed height. The reuse of the slow sand filters effluents for agricultural and livestock production, and fish farming is limited by the amount of E. Coli and fecal coliforms found, whence its use would be conditioned to the addition of more barriers of treatment.

KEYWORDS

Slow sand filtration, domestic wastewater, reuse.

1. INTRODUCCIÓN

Actualmente el aumento de la población y el consecuer te incremento en el uso de agua superficial y la genera ción creciente de agua residual y su deficiente dispos ción, que conlleva a la contaminación de las agua superficiales y subterráneas, disminuyen la disponibil dad de agua, llegando en algunos países al punto de l escasez o estrés hídrico. En 1995, según la Organiza ción Mundial de la Salud (2006b) 31 países del mund fueron clasificados con estrés hídrico y se estima qu para los años 2025 y 2050 entre 48 y 54 países estará en esta condición.

Por esta razón, el reuso de agua residual se ha id expandiendo, resultando provechoso tanto para la sostenibilidad del recurso hídrico como para la economí en diferentes sectores productivos, especialmente e agrícola, en el cual se ha venido usando en mucho países en vía de desarrollo (Qadir et al., 2007). En est contexto es importante resaltar que el reuso de aguresidual en la producción agrícola, piscícola y pecuari tiene una relación cercana con el logro de los objetivo del milenio, tales como "erradicar la extrema pobreza el hambre" y "asegurar la sostenibilidad ambienta (OMS, 2006a y b; Rosemarin et al., 2008).

No obstante, el reuso de agua residual lleva consigciertos riesgos para la salud humana y el ambient (GWP, 2000a), generándose la necesidad de emplea sistemas de tratamiento avanzados y barreras de pro tección que reduzcan los efectos sobre ellos. Existe diversas tecnologías para el tratamiento avanzado de agua residual; sin embargo la Filtración Lenta en Aren (FLA) utilizada en agua para consumo humano, a pesa de su alta eficiencia, simplicidad de operación y mante nimiento y bajo costo, aún no ha sido aceptada r debidamente evaluada como un método para el trata miento terciario de agua residual, ya que existen poca investigaciones al respecto (Adin, 2003). La Filtració Lenta en Arena es una de las tecnologías más antigua y efectivas para el tratamiento de agua superficial e regiones rurales (Hijnen et al., 2007; Galvis et al., 1999) siendo empleada mundialmente para la potabilizació del agua superficial en los últimos 150 años (Adin et al 1995). La tecnología FLA aplicada para el tratamiento d agua residual difiere de la usada para potabilizar agu superficial, por lo tanto, los parámetros de diseño so diferentes y no necesariamente replicables para cad caso (Hamoda et al., 2004; Adin, 2003).

Según Kang et al. (2007), la tecnología FLA que es de bajo costo, puede ser empleada para tratamiento de agua residual debido a su mantenimiento simple y alta eficiencia, por estar basada en el desempeño de una biopelícula. Adin (2003) señala que el agua filtrada puede ser utilizada para riego, tal como lo demuestran los estudios realizados por investigadores como Hamoda et al. (2004) y Langenbach et al. (2007).

En esta investigación se evaluó, a escala piloto, la filtración lenta en arena como tratamiento terciario de agua residual doméstica con fines de reuso en la producción agrícola, pecuaria y piscícola. Para ello se variaron las cargas orgánicas superficiales (COS) y las alturas de los lechos filtrantes analizando la influencia de su variación sobre las carreras de filtración y las concentraciones finales de parámetros de calidad de agua en el efluente de las unidades experimentales. A partir de allí se realizaron comparaciones entre las concentraciones obtenidas en la investigación y las sugeridas por la normatividad y las guías existentes para el reuso del agua residual.

2. METODOLOGÍA

El trabajo de campo de la investigación fue desarrollado a escala piloto en las instalaciones de la Planta de Tratamiento de Aguas Residuales Domésticas "PTAR-El Caney" (Cali, Colombia), que es administrada y operada por Aguas del Sur S.A. E.S.P. Los análisis de calidad de agua se realizaron en los laboratorios de la Estación de Investigación y Transferencia del Instituto Cinara, ubicada en Puerto Mallarino (Cali, Colombia); los parámetros fisicoquímicos y microbiológicos fueron determinados según las técnicas establecidas en los Métodos Estándar para el Análisis de Aguas y Aguas Residuales (APHA–AWWA–WPCF, 1999).

La investigación se desarrolló utilizando tres filtros lentos en arena, alimentados por el efluente secundario de la PTAR - El Caney, cuyo tratamiento consta de desarenador, sedimentador primario, lodos activados y sedimentador secundario. En el transcurso de la investigación se evaluaron, en dos etapas, tres cargas orgánicas superficiales (COS) y sus correspondientes velocidades de filtración (v,) como parámetros de diseño, y

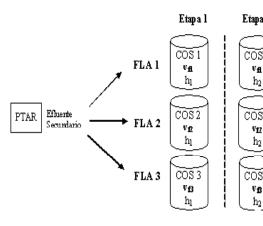


Figura 1. Esquema diseño experimental

dos alturas de lecho filtrante como parámetros de ración. La Figura 1 muestra el esquema experimen la investigación.

La variable de control del experimento fue el c afluente de cada unidad de filtración y la variab seguimiento fue la pérdida de carga diaria.

Tabla 1. Características principales de los filtros

Característica	FLA 1	FLA 2	F
Diámetro (m)	0,70	0,70	
Área superficial (m²)	0,38	0,38	
DBO _s promedio de entrada (mg/J)	3,3	3,3	
Caudal (J/s)	0,007	0,011	0
Velocidad (m/h)	0,07	0,10	
COS evaluada (g DBO /m².d)	5,2	8,1	
Altura lecho de arena Etapa 1 (m)	0,75	0,75	
Altura lecho de arena Etapa 2 (m)	0,55	0,55	
Diámetro efectivo de arena (mm)	0,20	0.20	
Coeficiente de uniformidad	2,4	2,4	
Altura soporte grava (m)	0,06	0,06	
Altura inicial del sobrenadante (m)	0,02	0,02	
Pérdida de carga máxima (m)	0,58	0,58	
Borde libre (m)	0,09	0,09	

Las características de los filtros piloto operado campo se consignan en la Tabla 1.

La evaluación de los filtros se realizó mediante el ar de las carreras de filtración y la remoción de parán fisicoquímicos y microbiológicos para cada uno o filtros. Los parámetros de calidad de agua medidos fueron: Turbiedad, pH, DBO₅, Sólidos Suspendidos Totales (SST), Nitratos (N-NO₃), E. Coli, Coliformes Fecales y Huevos de Helmintos (HH). Adicionalmente se compararon las concentraciones de estos parámetros en los efluentes con la normatividad nacional e internacional asociada al reuso de agua residual.

3. RESULTADOS Y DISCUSIÓN

3.1 Comportamiento de las carreras de filtración

Se analizó la influencia de la variación de las COS sobre la duración de las carreras de filtración. En la Figura 2 se presentan las pérdidas de carga obtenidas, indicando la finalización de las carreras de filtración de cada uno de los filtros lentos (ver líneas verticales sobre las gráficas).

Según la Figura 2, la relación entre la COS aplicada a los filtros es inversamente proporcional a la duración de la carrera de filtración, pues se encontraron mayores carreras con las COS más bajas. En la primera etapa la mayor carrera de filtración (23 días) se obtuvo con la menor COS (5,2 g DBO₅/m².d) y las menores carreras de filtración (2,5 y 3 días) se obtuvieron para COS de 8,1 y 11,1 g DBO₅/m².d. Estas últimas duraciones de las carreras de filtración son considerablemente bajas de acuerdo con lo reportado por Galvis et al. (1999) en experiencias con FLA para potabilizar agua (carreras de 1 mes y más). En la segunda etapa se logró mejorar la duración de la carrera de filtración del FLA 2 (24 días) correspondiente a la COS de 8,1 g DBO₅/m².d y se obtuvieron las mismas

tendencias de la etapa 1 para los FLA 1 y 3 (25 y 2 días respectivamente). La mejora en esta carrera de filtració pudo haber sido influenciada por alguna variación en l porosidad del medio filtrante después de la limpieza par alcanzar los 0,55 m.

Es importante resaltar que el mantenimiento de un FL para agua residual no puede ser igual al realizado a u FLA para potabilizar agua superficial. La operación d limpieza en los FLA para agua residual en esta invest gación fue distinta a lo reportado en la literatura par filtros lentos de arena para agua potable. Por lo anterio fue necesario realizar un procedimiento de limpiez particular: de cada filtro se extrajo 0,40 m de arendejándose en la unidad 0,35 m de lecho. La arenretirada fue lavada cuidadosamente y la remanente en e filtro se lavó a contra-flujo, introduciéndose enseguida I arena extraída para completar una altura de 0,55 m. Má investigación enfocada a evaluar las diferentes opcione de mantenimiento de los filtros en arena es necesaripara tratamiento de agua residual frente a las carrera de filtración y las eficiencias de remoción.

3.2Comportamiento de los parámetros físico-qui micos y microbiológicos

Se analizó la influencia de la variación de las COS y su correspondientes velocidades de filtración sobre la remociones obtenidas en cada filtro. En las Figuras 3 8 se muestran, en su orden, los valores de Turbiedad, ph DBO₅, SST, NO₃ y HH, asociados a los percentiles d cada parámetro, tanto para el afluente como para el efluente de cada uno de los filtros evaluados. En la Tabl

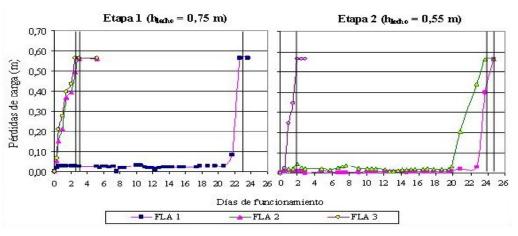


Figura 2. Pérdidas de carga encontradas en las dos carreras de filtración

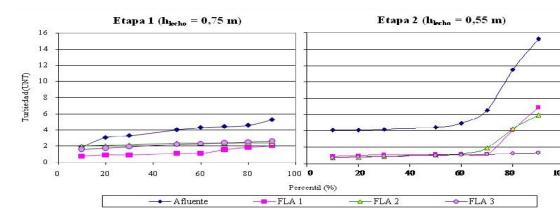


Figura 3. Percentiles de Turbiedad en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

2 se consignan las medianas de las remociones obtenidas para cada parámetro fisicoquímico evaluado en cada uno de los filtros lentos en arena. En lo que respecta a los parámetros microbiológicos, la Tabla 3 sintetiza las remociones obtenidas.

En la Figura 3, que muestra el comportamiento de la Turbiedad, se aprecia que en la primera etapa se tuvo menor Turbiedad afluente: el 90% de las veces fue menor a 5,3 UNT frente a 15,3 UNT en la segunda etapa. Estos valores son próximos a lo reportado por Di Bernardo (1993) y Galvis et al. (1999) para el buen funcionamiento de un FLA. Los efluentes estuvieron el 90% de las veces por debajo de 2,6 UNT para las tres COS en la primera etapa, mientras que en la segunda etapa la Turbiedad en los FLA 1 y 2 fueron menores a 6,9 UNT el 90% de las

veces y menores a 1,3 UNT para el FLA 3. Esto con con la duración de la carrera, pues el FLA 3 regis menor duración de la carrera de filtración. En la Ta se aprecia que para la primera etapa las remocifueron próximas al 60% en los tres FLA; en la seg etapa mejoraron las eficiencias hasta alcanzar va entre el 73 y el 76%. Las remociones encontrada similares a las obtenidas por Langenbach et al. (2 entre 59 y 77%. Respecto al pH, en la Figura 4 se ob que fluctuó entre 6,7 y 8,1 para las dos etapas evalu encontrando mayores valores de pH para los eflude los filtros que para el afluente. Esto puede ser el el la solubilidad del lecho filtrante en el agua o pacción de la biota presente en el filtro.

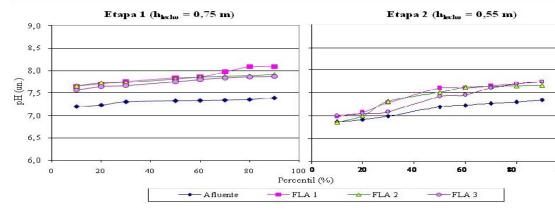


Figura 4. Percentiles de pH en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

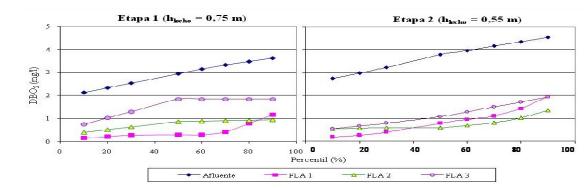


Figura 5. Percentiles de DBO₅ en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

Respecto a la DBO_5 , en la Figura 5 se aprecia que el mejor desempeño lo tuvieron el FLA 1 y el FLA 2, observándose en la etapa 1 que estos filtros lograron el 90% de las veces un efluente menor a 1 mg/l de DBO_5 y en la etapa 2 un efluente menor a 1,5 mg/l. En términos de remoción, la Tabla 2 muestra que para las dos etapas, la mejor eficiencia se obtuvo con el FLA 1 a una COS de 5,2 g $\mathrm{DBO}_5/\mathrm{m}^2$.d. Adicionalmente, en esta tabla se aprecia que no hay diferencias significativas en la remoción de DBO_5 en las dos alturas de lecho filtrante para cada FLA. Las remociones encontradas son menores que las obtenidas por Hamoda *et al.* (2004), quienes reportan eficiencias de remoción de DBO_5 entre 95 y 99%, con concentraciones afluentes mayores que las de esta investigación.

En lo que refiere a SST, en la Tabla 2 y la Figura 6 s aprecia que en la primera etapa los tres filtros produjero agua con concentraciones similares de SST, obteniend el 90% de las veces valores por debajo de 2 mg/l remociones entre el 83 y el 94%. Sin embargo, en l segunda etapa se obtuvieron diferencias entre lo efluentes de los FLA 1 y 2 con el 3, teniendo este últim el más bajo desempeño. Las investigaciones realizada por Hamoda et al. (2004) y Langenbach et al. (2007 indican que se pueden obtener remociones de SST entr el 95 y el 99%, y entre 94 y 95% respectivamente. Esto resultados son comparables a los encontrados en est investigación, incluyendo las remociones indicadas po Adin (2003), quien menciona que los pocos estudios d tratamiento de agua residual con FLA como tratamient terciario muestran eliminaciones de Sólidos Suspend

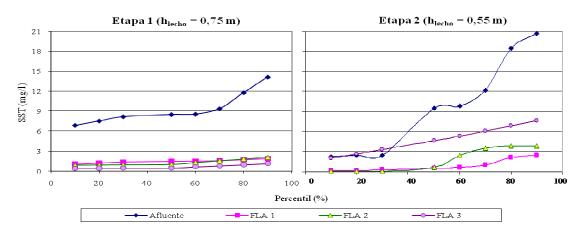


Figura 6. Percentiles de SST en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

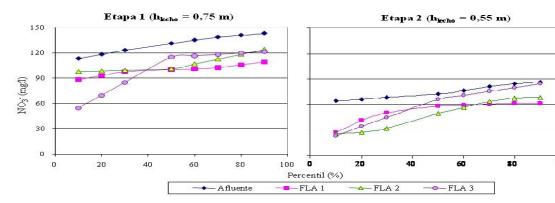


Figura 7. Percentiles de Nitratos en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

dos entre 60 y 80%.

En cuanto al comportamiento de los Nitratos, en la Figura 7 no se aprecian remociones significativas, pues las concentraciones en los efluentes de los tres filtros son cercanas a las concentraciones en el afluente para cada percentil. Esto se ve reflejado en los bajos valores de remociones de Nitratos mostrados en la Tabla 2.

En lo que respecta a los parámetros microbiológicos, en la Tabla 3 se puede apreciar la similitud en los descriptores estadísticos de E. Coli obtenidos para los tres filtros evaluados en las dos etapas evaluadas; para Coliformes Fecales se encuentra la misma similitud en la mayor altura de lecho y en la menor se obtuvieron mejores remociones con el FLA 1. Las remociones de E. Coli están acordes a lo encontrado por Adin (2003), Langenbach et al. (2007) y Papadopoulos et al. (2007), quienes reportan eliminaciones entre 1,0, 1,6 y 2,3, y 2,0 unidades logs, respectivamente, en efluentes de FLA como tratamiento terciario.

En el caso de los Huevos de Helminto se log reducción total con el FLA 1 en las dos alturas de y en el FLA 2 con la altura de lecho de arena de 0, para el FLA 2 y 3 se redujeron las eficiencias o menor altura de lecho. La reducción hallada es de importancia en el reuso de las aguas residuale agricultura o acuicultura ya que según el CEPIS (2 en muchos países en desarrollo los principales rie reales para la salud tienen relación con las helmin y, por consiguiente, el tratamiento de estas aguas garantizar la eliminación casi completa de los helm Dependiendo de los objetivos de tratamiento, m COS y mayor altura de lecho favorece la eliminación de Helmintos. Esto también debe ser evaluado a de los costos de inversión, operación y mantenim

3.3Comparación frente a valores recomend para reuso

Con el fin de comparar las concentraciones d diferentes parámetros de calidad de agua medidos

Tabla 2. Medianas de las remociones obtenidas por parámetro fisicoquímico

Parám	notro		Remocio	ones (%)			
Falali	ielio	Turbiedad DBO₅ SST N					
h _{iecho} = 0,75 m	FLA 1	66	89	83	23		
	FLA 2	58	77	84	19		
	FLA 3	59	51	94	17		
h _{icate} = 0,55 m	FLA 1	73	82	92	24		
	FLA 2	76	77	92	22		
	FLA 3	76	58	28	1		

Tabla 3. Remociones obtenidas en parámetros microbiológicos

		Parámetro									
Remoción							Huevos de Helminto				
		E	. Coli (log	3)	Coliformes Fecales (log)			(%)			
		FLA 1	FLA 2	FLA 3	FLA 1	FLA 2	FLA 3	FLA 1	FLA 2	FLA 3	
h _{lecho} =	Mínimo	0,8	0,9	0,8	1,0	1,1	1,1	100	100	67	
	Máximo	2,4	2,1	2,4	1,7	1,4	1,6	100	100	100	
0,75 m	Mediana	1,3	1,5	1,2	1,2	1,3	1,4	100	100	100	
h _{lecho} =	Mínimo	1,4	1,0	1,3	0,9	0,6	1,1	100	69	40	
	Máximo	1,8	2,1	1,5	2,3	2,1	1,8	100	100	40	
0,55 m	Mediana	1,5	1,4	1,4	2,0	1,1	1,2	100	83	40	

efluente de cada uno de los filtros evaluados con los valores contemplados por diferentes autores para reuso de agua residual se elaboraron las Tablas 4 y 5, las cuales resumen la información encontrada tanto en el ámbito nacional como internacional. Como se observa, no todos los lineamientos encontrados recomiendan o establecen los mismos valores límite en cada uno de los parámetros fisicoquímicos y microbiológicos, siendo algunos más exigentes que otros.

De la confrontación realizada se obtuvo que en término de Turbiedad, $\mathrm{DBO}_{\mathrm{s}}$ y SST, los efluentes de los tre filtros evaluados con las dos alturas de lecho filtrant podrían ser utilizados en la producción agrícola, piscícol y riego de zonas verdes y campos de golf, puesto que lo valores medios encontrados no sobrepasan los 2 UNT d Turbiedad y los 10 mg/l de $\mathrm{DBO}_{\mathrm{s}}$ y SST. Adicionalment todos los valores de pH se encontraron entre 6 y 9. N se encontraron valores de referencia en cuanto parámetros fisicoquímicos requeridos para el reuso d

Tabla 4. Valores recomendados de parámetros de calidad de agua para reuso de agua residual

Reuso en produccion														
		Argícola							Piscicultura				Pecuaria	
Parámetro / Norma ó Guía	WH0 (2006b)	Qadir et al (2007)	Minam biente (2001)	US EPA (2004)	Normas Españolas (Iglesias, 2005)	CEPIS (2002)	Israel (Gen. de Catabiña)	WHO (2006c)	Minam biente (2001)	CEPIS (2002)	R. Dec. 1620/07 (Guardino <i>et</i> al., 2008)	Arizona (USEPA, 2004)	Minam biente (2001)	
Turbiedad (UNT)				<u>< 2</u> °	< 5	-	-			-	-			
pH (un)				6 - 9 ^b	-		-	-				-		
DB0 : (mgl)				<u>≤</u> 10° ≤30°	< 20 < 30	-	15° 60 ⁶							
SST (mgT)				<u>≼</u> 30 ^b	< 20° < 45°		15° 50 ⁶				35			
	≤10 ^{3 a}		-		< 200	-	-	<u>≤</u> 10 ⁴		-	≤10 ³			
Coliformes Fecales (UFC/100 ml)		≤ 10 ^{3 a} ≤ 10 ^{5 b}	< 10 ^{3 a}	0° < 200⁵	-	< 10 ^{3 a}	-	-	10 ² - 10 ³	10 ³	-	200° 10 ^{3 d}	10 ² - 10 ³	
Huevos de Helminto (H/I)	≤1°* ≤1°*		< 1° < 1⁵	-	< 1ª	< 1°	-	<u>≤</u> 1	< 1		<u><</u> 0,1		< 1	

Debe ser menor que 0.1 cuando hay exposición de niños menores de 15 años

^aSin restricción: vegetales y todos los cultivos que se consuman sin cocinar

^bCon restricción: cereal, pastos y árboles

^cAnimales lecheros

^dAnimales no lecheros

Tabla 5. Valores permitidos de parámetros de calidad de agua para reuso de agua residual en zonas verdes y o pos de golf

Parámetro	Organismo Cuenca (España) ¹	Campos de golf (España) ¹	Israel ²	C.H. Tajo (España) ³	Cataluña (España)³	Baleares (España) ³	EPA (2004)	MinAmbiente (2001)
Turbiedad (UNT)	-	-	-	-	< 5	< 5	< 2	-
ДЩ	6-9	-	-	-	-	-	-	-
DBO _s (mg/l)	< 10	-	< 35	< 25	-	< 20	< 10	-
SST (mg/l)	< 10	-	< 20	< 25	< 20	< 30	-	-
E. <u>Coli.</u> (UFC/100 ml)	-	-	-	< 200	< 200	< 200	0	-
Coliformes Fecales (UFC/100 ml)	< 10	< 10	< 250	-	-	-	-	10 ³ - 10 ⁴
Huevos de Helminto (H/I)	< 1	-	-	< 1	< 1	< 1	< 1	<u><</u> 5

agua residual en la producción pecuaria.

Respecto a los valores de E. Coli consignados en las Tablas 4 y 5, se tiene que los efluentes de los tres FLA evaluados con las dos alturas de lecho, en las dos etapas, no cumplen con las concentraciones máximas permitidas para ser utilizados en la producción agrícola, piscícola, pecuaria y riego de zonas verdes y campos de golf debido a que todos los valores superan las 4 unidades logarítmicas (104 UFC/100 ml). En cuanto a los Coliformes Fecales, la comparación arroja que pa dos alturas de lecho los efluentes de los tres evaluados a diferentes COS cumplen con los crit existentes para su uso en la producción agrícola restricción, es decir, para regar cereales, pas árboles. Esto se debe a que los valores medios en trados fueron menores o iguales a 5 logs (105 UFC ml). En lo que refiere a la producción agrícol restricción, producción piscícola, pecuaria y rieg zonas verdes y campos de golf, ningún efluente p utilizarse.

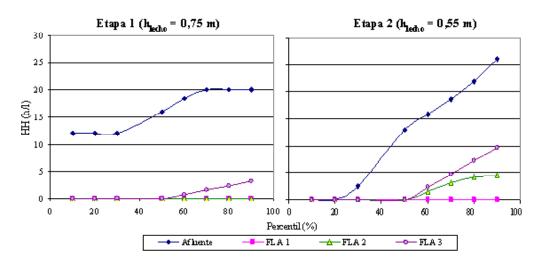


Figura 8. Percentiles de Huevos de Helminto en afluente y efluente de los FLA 1, 2 y 3

¹Muñoz y Miranda (2005) ²Generalitat de Cataluña. Depto. de Salud (SF)

³ Iglesias (2005)

Frente a los parámetros de E. Coli y Coliformes Fecales medidos en este trabajo los niveles afluentes a los FLA fueron elevados en comparación a lo recomendado por autores como Di Bernardo para agua potable, cuyo valor no debe ser mayor a 500 UFC/100 ml. Por consiguiente, para que estos efluentes puedan ser utilizados con un bajo riesgo microbiológico se necesitaría adicionar diferentes barreras de tratamiento y protección previas a su aplicación en los diferentes campos de la producción.

Finalmente, al comparar las concentraciones de Huevos de Helminto obtenidas en esta investigación contra las consignadas en las Tablas 4 y 5, se encontró que los filtros operados a las más bajas COS (5,2 y 8,1 g DBO_z/ m².d) con la mayor altura de lecho (0,75 m) garantizan la mejor remoción de Huevos de Helminto hasta lograr los valores establecidos por los diferentes autores.

4. CONCLUSIONES Y RECOMENDACIONES

El uso de la filtración lenta como tratamiento terciario de agua residual está condicionado por las COS. Sobre la base de este estudio los mejores resultados se obtienen con COS de 5,2 DBO₅/m².d, seguida por la COS de 8,1 g DBO₅/m².d, obteniéndose a menores cargas orgánicas las mayores carreras de filtración y las mayores eficiencias de remoción en parámetros fisicoquímicos y microbiológicos.

La remoción de los Huevos de Helminto es más afectada por la altura del lecho. El reuso de los efluentes de filtros lentos en arena para la producción agrícola, pecuaria y piscícola se limita por la cantidad de E. Coli y Coliformes Fecales encontrados, por lo cual su uso estaría condicionado a la adición de más barreras de tratamiento y protección.

Más investigación es requerida para estudiar los costos de inversión inicial y de operación y mantenimiento analizando diferentes técnicas de mantenimiento de los filtros para la optimización de su limpieza y evaluar sus períodos de maduración.

Adicionalmente, será necesario estudiar el efecto de la variación del tamaño efectivo de arena y su coeficiente de uniformidad, así como el comportamiento de la biota de un filtro lento en arena tratando agua residual.

5. AGRADECIMIENTOS

Los autores agradecen a la Gerencia de Aguas del Su S.A. E.S.P. por permitir desarrollar la investigación e las instalaciones de la PTAR - El Caney y al personal d operación y mantenimiento de la planta por su dispos ción y colaboración en el montaje experimental. De igua forma se agradece al personal del Laboratorio de I Estación de Investigación del Instituto Cinara en Puert Mallarino por su importante apoyo a lo largo del estudio

6. REFERENCIAS BIBLIOGRÁFICAS

- Adin, A., Mingelgrin, U. y Kanarek, A. (1995). Slov granular filtration for advanced wastewate treatment: design, performance and operation Annual Scientific Report. Israel, 94 p.
- Adin, A. (2003). Slow granular filtration for water reuse. Water Science and Technology: Water Supply 3 (4), 123-130.
- American Public Health Association, American Water Works Association, Water Environmen Federation, APHA - AWWA - WPCF. (1999) Standard methods for the examination of water and wastewater. 21th ed. USA.
- CEPIS (Centro Panamericano de Ingeniería Sanita ria). (2002). Directrices sanitarias sobre el uso d aguas residuales en Agricultura y Acuicultura http://www.cepis.ops-oms.org/eswww/fulltex repind57/mps/mpsaar.html
- Di Bernardo, L. (1993). Metodos e tecnicas de trata miento de agua. Tomo II. Río de Janeiro: ABES
- Galvis, G., Latorre, J. y Visscher, J.T. (1999). Filtra ción en múltiples etapas: Tecnología innovativ para el tratamiento de agua. Santiago de Cal Universidad del Valle, IRC.
- Generalitat de Cataluña, Depto. de Salud (sf). Pre vención del riesgo sanitario derivado de l reutilización de aguas residuales depuradas com

- aguas de riego. http://www.gencat.cat/salut/depsalut/html/es/dir90/spsard05.htm
- Guardino, R., Danés, C., Pérez, F., Loredo, J. y Rubio, Y. (2008). Reutilización de aguas residuales. http://www.conama9.org/conama9/ download/files/GTs/5703_ppt_RGuardino.pdf
- GWP (Global Water Partnership). (2000). Agua para el siglo XXI: de la visión a la acción. América del Sur. Argentina: Módulo 3.
- Hamoda, M.F., A1-Ghusain, I. y AL-Mutairi, N.Z. (2004). Sand filtration of wastewater for tertiary treatment and water reuse. Desalination 164, 203-211.
- Hijnen, W., Dullemont, Y., Schijven, J., Hanzens-Brouwer, A., Rosielle, M. y Medema, G. (2007). Removal and fate of Cryptosporidium parvum, Clostridium perfringens and small-sized centric diatoms (Stephanodiscus hantzschii) in slow sand filters. Water Research 41, 2151-2162.
- Iglesias, R. (2005). Escenarios existentes y propuestas para el avance de la regeneración y reutilización de aguas en España. http://www.ccbgi.org/jornades2005/ponencies/10_iglesias.pdf
- Kang, Y.W., Mancl, K.M. y Tuovinen, O.H. (2007). Treatment of turkey processing wastewater with sand filtration. Bioresource Technology 98, 1460-1466.
- Langenbach, K., Kuschk, P. y Kästner, M. (2007). Disinfection of secondary effluent using slow sand filtration. Próximo a publicar.
- MINAMBIENTE (Ministerio del Medio Ambiente). (2001). Guía técnica para el desarrollo de proyectos de reuso de aguas residuales domésticas municipales. Dirección general ambiental sectorial. Grupo de gestión ambiental urbana y salud. Programa de gestión ambiental urbana GAU,

Colombia.

- Papadopoulos, F., Papadopoulos, A., Parissopo G., Zdragas, A. y Metaxa, I. (2007). Sand filt of naturally treated wastewater for irrigation r Fresenius Environmental Bulletin 16 (8), 875
- Muñoz, P. y Miranda, E. (2005). Evolución y primática del agua reciclada en la Costa de Occidental. España. http://www.ccbgijornades2005/ponencies/12_pmunoz.pdf
- OMS (World Health Organization). (2006a). Guidfor the safe use of wastewater, excreta greywater. Vol. 1: Policy and regulatory asp Switzerland.
- OMS (World Health Organization). (2006b). Guidfor the safe use of wastewater, excreta greywater. Vol. 2: Wastewater use in agricu Switzerland.
- OMS (World Health Organization). (2006c). Guide for the safe use of wastewater, excreta greywater. Vol. 3: Wastewater and excreta aquaculture. Switzerland.
- Qadir, M., Sharma, B.R., Bruggeman, A., Ch Allah, R. y Karajeh, F. (2007). Non-conven water resources and opportunities for augmentation to achieve food security in scarce countries. Agricultural Water Manage 87, 2-22.
- Rosemarin, A., Ekane, N., Caldwell, I., Kvarns E., McConville, J., Ruben, C. y Fogde, M. (2 Pathways for Sustainable Sanitation Achi the Millennium Developments Goals. Docu generated by the Stockholm Environment Ins (SEI) within the Sustainable Sanitation Allia IWA Publissing, London, UK.
- USEPA (U.S. Environmental Protection Age (2004). Guidelines for Water Reuse. EPA/6. 04/108. Washington D.C., USA.

This document was created with Win2PDF available at http://www.win2pdf.com. The unregistered version of Win2PDF is for evaluation or non-commercial use only. This page will not be added after purchasing Win2PDF.