Antragsteller	
	_
	_
Tel.:	_
An den Kreis Warendorf Amt für Umweltschutz und Straßenbau Waldenburger Straße 2 48231 Warendorf	J
	santrag gemäß §§ 8, 10 WHG "Mineralölhaltiges Abwasser" der Abwasserverordnung]
zur Einleitung	von mineralölhaltigem Abwasser
in ein	oberirdisches Gewässer
Talle abusished your Antropotallers	
Falls abweichend vom Antragsteller: Name und Anschrift des Betriebs,	Ansprechpartner für das
von dem aus eingeleitet wird:	Genehmigungsverfahren:
Tel.:	Tel.:
Beizufügende Unterlagen:	200 mit Konnzeighnung des Crundstückes
	000 mit Kennzeichnung des Grundstückes :500 oder 1:100 mit Darstellung der Anfallstellen, der Rohrleitun
	en sowie der Einleitungsstelle in das Gewässer
Unterlagen zur Abwasserbehandlungs lassung)	sanlage (Herstellerinformation, Allgemeine bauaufsichtliche Zu
 Bemessung der Abwasserbehandlung handlungsanlage) 	gsanlage (Abscheider und Schlammfang, sonstige Abwasserbe
Weitere Unterlagen	
Ort, Datum	Unterschrift

Angaben zum Abwasseranfall und zur Abwasserführung

1.	Welche Fahrzeuge werden gereinigt bzw. repariert?			
	□ PKW			
	□ LKW			
	□ andere Fahrzeuge (z. B. Gabelstapler):			
2. Welche Betriebsstätten umfasst Ihr Betrieb, in dem mineralölverunreinigtes Abwasser anfa				
	□ Werkstatt			
	☐ Abfüllfläche für Diesel- oder Vergaserkraftstoff (Be	etankungsaı	nlage)	
	☐ Waschplatz/ Waschhalle			
	☐ Selbstbedienungswaschplatz mit Waschbo	oxen (bitte A	nzahl angeben)	
	☐ Portalwaschanlage, Waschstraße			
	Hochdruckreinigungsgerät wird betrieben	□ja – –	□ nein	
			ıhrzeugoberwäsche	
			otorwäsche	
			einigung ölbelasteter Flächen	
	Anlage zur Unterbodenwäsche wird betrieben	□ ja	□ nein	
	Höchste Dichte der anfallenden Leichtflüssigkeit		g/cm³	
3.	Verwendete Betriebs- und Hilfsstoffe			
	□ kein Einsatz von Wasch- und Reinigungsmitteln, Betriebs- und Hilfsstoffen			
	□ Die verwendeten Wasch- und Reinigungsmittel sin das Abwasser gelangen können,	owie die so	nstigen Betriebs- und Hilfsstoffe, die	
	 sind in einem Betriebstagebuch aufgeführt: 			
	□ ja □ ne	ein		
	enthalten Kohlenwasserstoffe □ ja □ ne	ein		
	 Ein Nachweis der Hersteller oder eines Prüfinstinen Halogenverbindungen sind sowie keine org Eliminierungsgrad nach 28 Tagen von mindeste und Messverfahren der Abwasserverordnung" n □ ja 	janischen Kens 80 % na icht erreiche	omplexbilder enthalten, die einen DOC ch Nummer 406 der Anlage "Analyser	
4.	Mineralölhaltige Abwassermenge:			
	In meinem Betrieb fällt je Tag höchstens m³ Ab	owasser an.		
	Bitte füllen Sie hierzu den beigefügten Berechnungsbe	ogen (Blatt	4) aus.	
5.	beantragte Einleitungsmenge:			
	Ich beantrage die Einleitung von höchstens I/s	bzw.	m³/Jahr.	
	Bitte füllen Sie hierzu den beigefügten Berechnungsbe	ogen (Blatt :	5 und 6) aus.	
6.	Abwasserführung			
	Bitte fügen Sie dem Antrag unbedingt einen Übersic ellen Lageplan im Maßstab 1:500 oder 1:100 Ihres E führung von den einzelnen Betriebsstätten bis zur Ein Lage und die Art der Abwasserbehandlungsanlage(n)	Betriebsgrur Ileitung des	ndstückes bei, in dem die Abwasser- Abwassers in das Gewässer und die	

Beschreibung zur Abwasserbehandlung (für jede Abwasserbehandlungsanlage mit ihren Abwasseranfallstellen (Teilstrom) bitte einzeln ausfüllen!)

Das mineralölhaltige Abwasser
☐ aus der Werkstatt
☐ der Betankungsanlage
aus der Waschanlage/ Waschhalle/ Waschplatz
wird behandelt in einem Schlammfang Leichtflüssigkeitsabscheider Klasse I (⇒ Koaleszenzabscheider) Leichtflüssigkeitsabscheider Klasse II (⇒ Benzinabscheider) ———
Hersteller:
Anlagenbezeichnung:
Die Anlage ist dimensioniert aufl/s (Abscheider)
m³ (Schlammfang).
(l/s / m³/h /)
(Bezeichnung der sonstigen Abwasserbehandlungsanlage)
Tarierung des selbsttätigen Verschlusseinrichtung: g/cm³ (0,85 / 0,90 / 0,95 g/m³) Selbsttätige Verschlusseinrichtung im □ Zulauf □ Ablauf □ ohne Verschlusseinrichtung
Die Behandlung erfolgt:
☐ vor Vermischung mit nicht mineralölhaltigem Abwasser aus anderen Betriebsstätten.
□ zusammen mit nicht mineralölhaltigem Abwasser aus anderen Betriebsstätten.
Die Anlage ist
□ vom Landesumweltamt unter der Nrder Bauart nach zugelassen.
☐ vom Deutschen Institut für Bautechnik (DIBT) allgemein bauaufsichtlich zugelassen unter der Nr
□ von der unteren Wasserbehörde mit Bescheid vom genehmigt.
Genehmigung nach § 60 Wasserhaushaltsgesetz i.V.m. § 57 Absatz 2 Landeswassergesetz ist bei der unteren Wasserbehörde beantragt.
Eine den Anforderungen entsprechende Abwasserbehandlungsanlage
☐ ist von mir bestellt voraussichtlicher Liefertermin: ☐ ist bereits vorhanden, Baujahr ☐
Es erfolgt eine Kreislaufführung des Abwassers aus der maschinellen Fahrzeugreinigung
☐ ja ☐ nein ☐ ist vorgesehen ab
Das Verhältnis von Abwasserrückgewinnung zum Abwasseranfall beträgt %
Anlagen- typ:
Hersteller:
Sonstiges:

Berechnungsbogen zum Abwasseranfall (mineralölhaltig)

Ermittlung des maximalen Anfalls von mineralölhaltigem Abwasser pro Arbeitstag

Max. Anzahl pro Tag	Art der Reinigungstätigkeit	Abwas- seranfall je Reini- gung	Abwasser- menge pro Tag	davon Ablei- tung in Ge- wässer²
[x/d]		[1]	[l/d]	[l/d]
	Entkonservierung (Paraffinwachs)			
	Fahrzeugunterwäsche(n) mit HD-Gerät* (PKW)			
	Motorwäsche(n) mit HD-Gerät* (PKW)			
	PKW-Oberwäsche(n) mit HD-Gerät*			
	PKW-Wäsche(n) in automatischer Waschanlage (gering mineralölverunreinigt)			
	LKW-Wäsche(n) mit HD-Gerät*			
	Werkstattbodenreinigung			
	Sonstige Reinigungsarbeiten mit/ohne¹ HD- Gerät* (z.B. Teilereinigung, LKW, Traktoren) Art:			
	Art:			
	Gesamtmenge:			

Abwassermengen bei Fahrzeugwäschen - Einschätzung entsprechend Hinweisen und Er-

läuterungen zu Anhang 49 (Auszug) in Zusammenhang mit DWA-M 771

iauterungen zu Annang	49 (Auszug) ili Zusailillelillalig il	IIIL DVVA-IVI 77 I	
Abwasseranfallstelle	Reinigungsart		<u>Abwassermenge</u>
			(I/ Kfz)
PKW (Portalwasch-an-	Oberwäsche	ohne Kreislaufführung	200
lage)	Oberwäsche	<u>mit</u> Kreislaufführung	40
	Unterbodenwäsche	ohne Kreislaufführung	50
	Ober- und Unterbodenwäsche	<u>mit</u> Kreislaufführung	50
PKW (Waschstraße inkl.	Ober- und Unterbodenwäsche	ohne Kreislaufführung	400-500
Vorwäsche)	Ober- und Unterbodenwäsche	<u>mit</u> Kreislaufführung	80
PKW (mit HD-Gerät)	Oberwäsche	ohne Kreislaufführung	50
	Nachreinigung von Hand	ohne Kreislaufführung	20
	Unterbodenwäsche	ohne Kreislaufführung	20
	Motorwäsche	ohne Kreislaufführung	20-100
Nfz ¹	Maschinell ²	ohne Kreislaufführung	100-300
	Manuell, ohne Unterbodenwäsche	ohne Kreislaufführung	600-1000
	Manuell, mit Unterbodenwäsche	ohne Kreislaufführung	1000-1500

¹Nfz = LKW, Busse, landwirtschaftliche Fahrzeuge

²maschinell = Fahrzeugreinigung in Portalwaschanlagen und Waschstraßen

Berechnungsbogen zum Niederschlagswasseranfall

1. Ermittlung "undurchlässige" Fläche Au

 $A_u = A_E \ x \ \Psi_m \ mit A_E \ an \ Abscheider \ angeschlossene \ Fläche \ und \ \Psi_m \ mittlerer \ Abflussbeiwert \ gem.$ Anlage und Tabelle 1

lfd. Nr.	angeschlossene Teilfläche	AE	in m²	Ψm *)	A _u in m²
			Gesamtfläd	che A _u	

2. Ermittlung der maximalen Niederschlagswassereinleitungsmenge Qr in I/s

 $Q_r = A_u / 10.000 \text{ x r}_{D,n} \text{ mit r}_{D,n} = \text{Bemessungsregenspende in I/s x ha}$

maßgebliche Regenabflussspende $r_{D,n} = r_{15,1}$ nach KOSTRA-DWD 2010R gemäß DIN EN 752-1 und DWA-A 118 (D = Dauer 15 min, n =1 jähriges Ereignis)

 $r_{15,1}$ = 111,1 l/sxha für die Orte Ahlen, Beelen, Drensteinfurt, Everswinkel, Oelde, Ostbevern, Sassenberg, Sendenhorst, Telgte, Wadersloh, Warendorf

r_{15,1} = 116,7 l/sxha für die Orte Beckum, Ennigerloh, Hoetmar, Einen

A _u in m ²	$r_{15,1}$ in $1/(s \cdot ha)$	Q _r in I/s
maximale Einleitungsmenge Qr		

3. Ermittlung der jährlichen Niederschlagswassereinleitungsmenge Qr in m³/Jahr

 $Q_r = (A_u \times q_{ra}) / 1000 \text{ mit } q_{ra} = 800 \text{ I jährliche Niederschlagsmenge je m}^2$

A _u in m ²	q_{ra} in $1/(a \cdot m^2)$	Q _r in m³/Jahr
	800	
Maximale Einleitungsmenge Q _{ra} pro		
Jahr		

*) empfohlene mittlere Abflussbeiwerte Ψ_m in Abhängigkeit von Flächentyp und -neigung gemäß Merkblatt DWA M 153

Flächentyp	Art der Befestigung	Mittlerer Abflussbeiwert Ψ _m
Schrägdach	Metall, Glas, Schiefer, Faserzement	0,9-1,0
	Ziegel, Dachpappe	0,8-1,0
Flachdach	Metall, Glas, Faserzement	09-1,0
(Neigung bis 3° oder ca. 5 %)	Dachpappe	0,9
	Kies	0,7
Gründach (Neigung bis 15° oder ca. 25	humusiert < 10cm Aufbau	0,5
%)	humusiert ≥ 10 cm Aufbau	0,3
Straßen, Wege, Plätze	Asphalt, fugenloser Beton	0,9
(flach)	Pflaster mit dichten Fugen	0,75
	fester Kiesbelag	0,6
	Pflaster mit offenen Fugen	0,5
	lockerer Kiesbelag, Schotterrasen	0,3
	Verbundsteine mit Fugen	0,25
	Sickersteine	0,15
	Rasengittersteine	

Grundstück, auf dem das Abwasser eingeleitet werden soll:

Einleitungsstelle :				
Gemarkung:	Flur:		Flurstück/e:	
Stadt/Gemeinde:	Ostwert:	*)	Nordwert:	*)
Name des Gewässers:				
Gebietskennzahl:				*)
Unterhaltungsverband:				*)
Einleitungsmengen - 1. Schmutzwasser:	– Zusammenfassung:			
Tagesmenge:	I/d gemäß Ermittlung Blatt 4:		$\frac{1}{d}$	
Jahresmenge:	$\left(x\frac{l}{d} * 250\frac{d}{Jahr}\right) \div 1000\frac{l}{m^3} =$		$\frac{m^3}{Jahr}$	
2. Niederschlagswa	sser:			
Q _r gemäß Ermitt	lung Blatt 5= Tagesmenge: _		m^3	
	Jahresmenge _		Jahr	
3. Gesamteinleitung	smengen			
	1			
Tagesmenge:				
Jahresmenge _	$\underline{m^3}$ \underline{Jahr}			

Bemessung von Abscheidern für Leichtflüssigkeiten nach DIN 858-2

(bei mehreren Systemen bitte jeweils eine eigene Berechnung)

Anfallstelle	
♦ Abscheider der Klasse I (Koaleszenzabscheider) und / oder Klasse	II (Benzinabscheider)
1.1 Regenabfluss Q _r Regenabflussspende i nach KOSTRA = l/(s * ha) für den Or (siehe Anlage zur Abscheiderbemessung Ziffer I) Niederschlagsfläche A in m² = Einheitenloser Abflussbeiwert Ψ = je nach Flächenbefestigur Abweichung begründen.	ng i.d.R. Ψ=1, bei
Regenabfluss $Q_r = \Psi * i * A : 10.000 = 1 * * : 10.00$	0 = l/s
(Abflussberechnung siehe Anlage zur Abscheiderbemessung Ziffer II)	l/s
- Schmutzwasser aus Autowaschanlagen Q _{s2} in l/s automat. Fahrzeugwaschstand/Portalwaschanlage: (Anzahl) * HD -Geräte in Verbindung mit Waschstand: (Anzahl)*	
- Schmutzwasser aus Hochdruckreinigungsgeräten 1. Hoch-Druckreinigungsgerät = 2 l/s = jedes weitere HD-Gerät:(Anzahl) * 1 l/s = =	Q _{s3} in I/s I/s I/s
→ damit Schmutzwasserabfluss $Q_s = Q_{s1+}Q_{s2+}Q_{s3}$ Summe =	I/s
1.3 Bestimmung der Nenngröße	
Nenngröße $NS = (Q_r + f_x * Q_s) * f_d * f_f = (+ *)$	* * = l/s
mit f_x = Erschwernisfaktor (siehe Anlage zur Abscheiderbemessung Ziff f_d = Dichtefaktor (siehe Anlage zur Abscheiderbemessung Ziffer IV) f_f = FAME-Faktor (siehe Anlage zur Abscheiderbemessung Ziffer V) Werden Regen- und Schmutzwasser von Freiflächen in einen gemeinsar ein gleichzeitiger Anfall nicht zu erwarten, so kann die Bemessung getrennt erfolgen. Dabei ist die größere sich ergebende Nenngröße maßgebend.	men Abscheider geleitet und ist
Vorhandene/ gewählte Abscheideranlage: Klasse I / II I	Nenngröße NS
Selbsttätige Verschlusseinrichtung im Zu Überhöhter Einbau des Abscheiders entsprechend der bauaufsichtlich wird eingehalten Warnanlage optisch / akustisch mit Messung der Schichtdicke der Le Probeentnahmeschacht	_
Probeenthammeschacht Probenahmeeinrichtung Füllstandsmessung Abdeckung Lastklasse	B D D

Nennweiten für Zu- und Ablaufleitung siehe Blatt "Schlammfang"

Zusätzliche Anlagen, die Auswirkungen auf die Abwassersituation haben wie Anlagen zur Abwasserbehandlung, Kreislaufführung, bitte separat beschreiben und Firmenangaben des Herstellers/Planers beifügen.

Anlage zur Abscheiderbemessung

I. Regenspende i gemäß DIN 1999-100, Ziffer10.3 (2 jähriges Ereignis, Dauer 5 min) nach KOSTRA-DWD 2010R

221 l/(s * ha)→ Wadersloh	
237 l/(s * ha)→ Beelen, Warendorf	
245 1/(s * ha)→ Ahlen, Drensteinfurt, Everswinkel, Ostbevern, Sassenberg, Sendenhorst, Telgte	
250 l/(s * ha)→ Beckum, Ennigerloh, Oelde	

II. Abflusswerte von Auslaufventilen

Ist der maximale Schmutzwasserabfluss der Auslaufventile nicht messbar, kann nachfolgender Tabelle vorgegangen werden:

		Ventilabflusswert Q _v ^a in l/s						
Nennweite	1. Ventil	2. Ventil	3. Ventil	4. Ventil	5. und weitere Ventile			
DN 15	0,5	0,5	0,35	0,25	0,1			
DN 20	1,0	1,0	0,7	0,5	0,2			
DN 25	1,7	1,7	1,2	0,85	0,3			
^a Werte gelten für Versorgungsdrücke von etwa 4 bis 5 bar; andere Versorgungsdrücke können andere Q _V -Werte ergeben								

Bei der Berechnung sollte mit den Abflusswerten der größten Auslaufventile begonnen werden.

Beispiel: 2 Ventile DN 25, 1 Ventil DN 20, 1 Ventil DN 15	Bemessung:
1. Ventil DN 25 = 1,7 1/s	1. Ventil DN = 1/s
2. Ventil DN 25 = 1,7 1/s	2. Ventil DN = 1/s
3. Ventil DN 20 = 0,7 1/s	3. Ventil DN = 1/s
4. Ventil DN 15 = 0,25 l/s	4. Ventil DN = 1/s
Summe Auslaufventile: 4,35 l/s	Summe: 1/s

Bei anderen Versorgungsdrücken ist umzurechnen:

 $Q_{s1(x \text{ bar})} = Q_{s1(4 \text{ bar})} : (4 \text{ bar}: x \text{ bar})^{1/2}$

wobei $Q_{s1(x \text{ bar})} = \text{Abflusswert des Auslaufventils bei Versorgungsdruck von x bar und}$ $Q_{s1(4 \text{ bar})} = \text{der in o.g. Tabelle angegebene Abflusswert des Auslaufventils in l/s}$

III. Erschwernisfaktor f_x

III. Elsenweimstaktor ix	
Einsatzzweck des Abscheiders	Mindesterschwernisfaktoren f _x
a) Schmutzwasser aus industriellen Prozessen, Fahrzeugwaschanlagen, Reinigung ölverschmutzter Teile, Tankstellen,	$f_x = 2$
b) ölverschmutztes Regenwasser von Parkplätzen, Straßen, Werkhöfen	$f_x = 0$ da nur Regenwasser
c) Rückhaltung unkontrolliert auslaufender Leichtflüssigkeit zum Schutz umgebender Flächen	$f_x = 1$

IV. Dichtefaktor f_d

Komponenten von Abscheideranlagen	<u>Zeichen</u>
Schlammfang	S
Abscheider Klasse II (Benzinabscheider)	II, II b (Abscheider mit Bypass)
Abscheider Klasse I (Koaleszenzabscheider)	I, I b (Abscheider mit Bypass)
Probenahmeschacht	P

Dichte (g/cm³):	bis 0,85	über 0,85 bis 0,90	über 0,90 bis 0,95		
Zusammenstellung Abscheideranlage	Dichtefaktor f _d				
S-II-P	1	2	3		
S-I-P	1ª	1,5ª	2ª		
S-II-I-P	1 ^b	1 ^b	1 ^b		

a bei Abscheidern der Klasse I, die nur durch Schwerkraftabscheidung wirken, ist der Dichtefaktor f_d für Abscheider der Klasse II anzusetzen

V. FAME-Faktor ff

V. I MIVIL I diktor ij						
Zusammenstellung der Anlagenkomponenten	FAME-Anteil cfame % (V/V)					
nach DIN EN 858-2	cfame <=2	$2 < c_{FAME} <= 5$	$5 < c_{FAME} <= 10$	cfame > 10		
S-II-P	1,00	1,25	1,50	1,75		
S-I-P	1,00	1,00	1,25	1,50		
S-II-I-P	1,00	1,00	1,00	1,25		

b bei Abscheidern der Klassen I und II

Bemessung von Schlammfängen bei mineralölhaltigem Abwasser nach DIN 858-2

(be	i mehreren	Systemen	bitte	ieweils	eine	eigene	Berechnung)	١

	Anranstene	
•	Schlammfang (nach DIN 858-2 Kapitel 4.4)	

Abscheideranlagen müssen einen Schlammfang eigenständig oder in den Abscheider integriert besitzen.

Erwarteter	z.B.:	Mindestvolu-			
Schlammanfall		men			
keiner	- Kondensat	nicht erforderlich			
gering	- Prozessabwasser mit definierten geringen Schlammmengen	100 * NS a			
	- Regenauffangflächen, auf denen nur geringe Mengen Schmutz anfallen, etwa überdachte Tankstellen	f_d			
mittel	 Tankstellen, Pkw-Wäsche von Hand, Teilewäsche Omnibuswaschstände Abwasser aus Reparaturwerkstätten, Fahrzeugabstellflächen Kraftwerke, Maschinenbaubetriebe 	200 * NS b f _d			
groß	- Waschplätze für Baustellenfahrzeuge, Baumaschinen, landwirt- schaftliche Maschinen - Lkw-Waschstände	300 * NS b f _d			
sonstiges	- Automatische Fahrzeugwaschanlagen, z.B. Portalwaschanlage, Waschstraße	300 * NS ° f _d			
a Nicht für Abscheider größer als oder gleich NS 10, ausgenommen überdachte Parkflächen b Mindestschlammfangvolumen bis NS 3 = 600 Liter, über NS 3 = 2.500 l					

c Mindestschlammfangvolumen 5.000 Liter

Schlammfänge dürfen nur durch hierfür vorgesehene Zuläufe beschickt und so angeordnet werden, dass ein Einlauf von oben nicht möglich ist (Ausnahmen: Entwässerungsrinnen in Fahrzeugwaschanlagen).

ählt:	Liter		
D			
	bis NS 3	DN	100
über N	NS 3 bis NS 6	DN 125	
über N	NS 6 bis NS 10	DN 150	
über N	NS 10 bis NS 20	DN 200	
über N	NS 20 bis NS 30	DN 250	
über N	NS 30 bis NS 100	DN 300	
über N	NS 100	DN 400	
	D über M über M über M über M	D	□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □

Zusätzliche Anlagen, die Auswirkungen auf die Abwassersituation haben wie Anlagen zur Abwasserbehandlung, Kreislaufführung, bitte separat beschreiben und Firmenangaben des Herstellers/Planers beifügen.