

DEUTSCHES INSTITUT FÜR BAUTECHNIK

Anstalt des öffentlichen Rechts

10829 Berlin, 2. August 2006
Kolonnenstraße 30 L
Telefon: 030 78730-298
Telefax: 030 78730-320
GeschZ.: II 31-1.55.6-12/99.2

Allgemeine bauaufsichtliche Zulassung

Zulassungsnummer:

Z-55.6-64

Antragsteller:

Martin Bergmann
Umwelttechnik
Leipziger Straße 57
09322 Penig

Zulassungsgegenstand: Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung aus Beton, belüftetes
Wirbel-/Schwebebett Baureihe BIO-wsb-N für 4 bis 53 EW;
Ablaufklasse N

Geltungsdauer bis: 30. Juli 2011

Der oben genannte Zulassungsgegenstand wird hiermit allgemein bauaufsichtlich zugelassen. *

Diese allgemeine bauaufsichtliche Zulassung umfasst zehn Seiten und 31 Anlagen.



* Der Gegenstand ist erstmals am 31. Juli 2001 allgemein bauaufsichtlich zugelassen worden.

I. ALLGEMEINE BESTIMMUNGEN

- 1 Mit der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung ist die Verwendbarkeit bzw. Anwendbarkeit des Zulassungsgegenstandes im Sinne der Landesbauordnungen nachgewiesen.
- 2 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung ersetzt nicht die für die Durchführung von Bauvorhaben gesetzlich vorgeschriebenen Genehmigungen, Zustimmungen und Bescheinigungen.
- 3 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung wird unbeschadet der Rechte Dritter, insbesondere privater Schutzrechte, erteilt.
- 4 Hersteller und Vertreiber des Zulassungsgegenstandes haben, unbeschadet weiter gehender Regelungen in den "Besonderen Bestimmungen", dem Verwender bzw. Anwender des Zulassungsgegenstandes Kopien der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung zur Verfügung zu stellen und darauf hinzuweisen, dass die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung an der Verwendungsstelle vorliegen muss. Auf Anforderung sind den beteiligten Behörden Kopien der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung zur Verfügung zu stellen.
- 5 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung darf nur vollständig vervielfältigt werden. Eine auszugsweise Veröffentlichung bedarf der Zustimmung des Deutschen Instituts für Bautechnik. Texte und Zeichnungen von Werbeschriften dürfen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung nicht widersprechen. Übersetzungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung müssen den Hinweis "Vom Deutschen Institut für Bautechnik nicht geprüfte Übersetzung der deutschen Originalfassung" enthalten.
- 6 Die allgemeine bauaufsichtliche Zulassung wird widerruflich erteilt. Die Bestimmungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung können nachträglich ergänzt und geändert werden, insbesondere, wenn neue technische Erkenntnisse dies erfordern.



II. BESONDERE BESTIMMUNGEN

1 Zulassungsgegenstand und Anwendungsbereich

1.1 Zulassungsgegenstand sind Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung aus Beton zum Erdeinbau, die als Belebungsanlagen mit Aufwuchskörpern (belüftetes Wirbel-/Schwebebett) in verschiedenen Baugrößen für 4 bis 53 EW entsprechend Anlage 1 betrieben werden.

Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung dienen der aeroben biologischen Behandlung des im Trennverfahren erfassten häuslichen Schmutzwassers und gewerblichen Schmutzwassers, soweit es häuslichem Schmutzwasser vergleichbar ist.

Die Kleinkläranlagen werden grundsätzlich einschließlich aller Bauteile als Neuanlagen hergestellt. Sie können jedoch auch durch entsprechende Nachrüstung bestehender Anlagen hergestellt werden.

Die Genehmigung zur wesentlichen Änderung einer bestehenden Abwasserbehandlungsanlage (Nachrüstung bestehender Mehrkammergruben) erfolgt nach landesrechtlichen Bestimmungen im Rahmen des wasserrechtlichen Erlaubnisverfahrens.

1.2 Der Kleinkläranlage dürfen nicht zugeleitet werden:

- gewerbliches Schmutzwasser, soweit es nicht häuslichem Schmutzwasser vergleichbar ist
- Fremdwasser (z. B. Drainwasser)
- Kühlwasser
- Ablaufwasser von Schwimmbecken
- Niederschlagswasser

1.3 Mit dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung werden neben den bauaufsichtlichen auch die wasserrechtlichen Anforderungen im Sinne der Verordnungen der Länder zur Feststellung der wasserrechtlichen Eignung von Bauprodukten und Bauarten durch Nachweise nach den Landesbauordnungen (WasBauPVO) erfüllt.

1.4 Die allgemeinen bauaufsichtliche Zulassung wird unbeschadet der Prüf- oder Genehmigungsvorbehalte anderer Rechtsbereiche (z.B. 1. Verordnung zum Gerätesicherheitsgesetz - Niederspannungsrichtlinie -, Gesetz über die elektromagnetische Verträglichkeit von Geräten - EMVG-Richtlinie -, 11. Verordnung zum Gerätesicherheitsgesetz - Explosionschutzverordnung -, 9. VO zum Gerätesicherheitsgesetz - Maschinenrichtlinie -) erteilt.

2 Bestimmungen für das Bauprodukt

2.1 Eigenschaften und Anforderungen

2.1.1 Eigenschaften

Die Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung (belüftetes Wirbel-/Schwebebett) entsprechend der Funktionsbeschreibung in den Anlagen 27 bis 30 wurden gemäß prEN 12566 3¹ auf einem Testfeld geprüft und entsprechend den Zulassungsgrundsätzen für Kleinkläranlagen des Deutschen Instituts für Bautechnik (Stand: Februar 2006) beurteilt.

Kleinkläranlagen dieses Typs sind in der Lage, folgende Anforderungen im Vor-Ort-Einsatz einzuhalten.



1 prEN 12566-3:10-2001:

"Kleinkläranlagen für bis zu 50 EW, Teil 3: Vorgefertigte und/oder vor Ort montierte Anlagen zur Behandlung von häuslichem Schmutzwasser"

Anforderungen, bestimmt am Ablauf der Kleinkläranlage :

- BSB₅:
 - ≤ 15 mg/l aus einer 24 h-Mischprobe, homogenisiert
 - ≤ 20 mg/l aus einer qualifizierten Stichprobe, homogenisiert
- CSB:
 - ≤ 75 mg/l aus einer 24 h-Mischprobe, homogenisiert
 - ≤ 90 mg/l aus einer qualifizierten Stichprobe, homogenisiert
- NH₄-N:
 - ≤ 10 mg/l aus einer 24h-Mischprobe, filtriert
- Abfiltrierbare Stoffe: ≤ 50 mg/l aus einer qualifizierten Stichprobe

Damit sind die Anforderungen an die Ablaufklasse N (Anlagen mit Kohlenstoffabbau und zusätzlicher Nitrifizierung) eingehalten.

2.1.2 Anforderungen

2.1.2.1 Klärtechnische Bemessung

Die klärtechnische Bemessung für jede Ausbaugröße ist den Tabellen in den Anlagen 6 bis 26 zu entnehmen

2.1.2.2 Aufbau der Kleinkläranlagen

Die Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung müssen hinsichtlich der Gestaltung, der verwendeten Werkstoffe und der Maße den Angaben in den Anlagen 1 bis 26 entsprechen.

2.1.2.3 Standsicherheitsnachweis

Für den Standsicherheitsnachweis gilt DIN 1045².

Der Nachweis der Standsicherheit ist durch eine statische Berechnung im Einzelfall oder durch eine statische Typenprüfung zu erbringen. Die erforderlichen Nachweise sind sowohl für die größte als auch für die kleinste Einbautiefe zu erbringen. Der horizontale Erddruck ist einheitlich für alle Bodenarten anzusetzen mit $P_h = 0,5\gamma h$, wobei für $\gamma = 20 \text{ kN/m}^3$ anzunehmen ist.

2.2 Herstellung, Kennzeichnung

2.2.1 Herstellung

2.2.1.1 Allgemeines

Die Kleinkläranlagen werden entweder vollständig im Werk oder durch Nachrüstung bestehender Anlagen hergestellt.

2.2.1.2 Es sind Betonbauteile zu verwenden, die der Bauregelliste A Teil 1, lfd. Nr. 1.6.1 entsprechen und folgende Merkmale haben.

- Der Beton für die Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung müssen mindestens B 45 entsprechen.
- Der Beton muss auch die Anforderungen der Norm DIN 4281³ erfüllen.
- Die Betonbauteile müssen die angegebenen Abmessungen aufweisen und gemäß der statischen Berechnung bewehrt sein.

Die Betonbauteile müssen entsprechend den Bestimmungen der technischen Regel nach Bauregelliste A Teil 1, lfd. Nr. 1.6.1 mit dem bauaufsichtlichen Übereinstimmungszeichen gekennzeichnet sein. Die Kennzeichnung muss auch die für den Verwendungszweck erforderlichen oben genannten Merkmale enthalten.

Absatz 1 entfällt, wenn die Betonbauteile Teil einer bestehenden Anlage mit bauaufsichtlichem Verwendbarkeitsnachweis sind.



2 DIN 1045:1988-07 "Beton und Stahlbeton, Bemessung und Ausführung"
3 DIN 4281:1998-08 "Beton für werkmäßig hergestellte Entwässerungsgegenstände; Herstellung, Prüfungen und Überwachung"

2.2.2 Kennzeichnung

Die Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung (belüftetes Wirbel-/Schwebebett) müssen vom Hersteller mit dem Übereinstimmungszeichen (Ü-Zeichen) nach den Übereinstimmungszeichen-Verordnungen der Länder gekennzeichnet werden. Die Kennzeichnung darf nur erfolgen, wenn die Voraussetzungen nach Abschnitt 2.3 erfüllt sind. Des Weiteren sind die Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung jederzeit leicht erkennbar und dauerhaft mit folgenden Angaben zu kennzeichnen:

- Typbezeichnung
- max. EW
- Elektrischer Anschlusswert
- Nutzbare Volumina der Vorklärung bzw. Schlammspeicherung
- des Bioreaktors
- der Nachklärung
- Nutzbare Oberfläche des Wirbel-/Schwebebetts
- Ablaufklasse N

2.3 Übereinstimmungsnachweis

2.3.1 Neubau

2.3.1.1 Allgemeines

Die Bestätigung der Übereinstimmung der Kleinkläranlagen mit Abwasserbelüftung mit den Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung muss für jedes Herstellwerk mit einer Übereinstimmungserklärung des Herstellers auf der Grundlage einer werkseigenen Produktionskontrolle erfolgen (s. Abschnitt 2.3.1.2).

Die Bestätigung der Übereinstimmung der eingebauten Anlage mit den Bestimmungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung muss mit einer Übereinstimmungserklärung der einbauenden Firma auf der Grundlage der im Abschnitt 2.3.2 aufgeführten Prüfungen und Kontrollen erfolgen.

2.3.1.2 Werkseigene Produktionskontrolle

In jedem Herstellwerk ist eine werkseigenen Produktionskontrolle einzurichten und durchzuführen. Unter werkseigener Produktionskontrolle wird die vom Hersteller vorzunehmende kontinuierliche Überwachung der Produktion verstanden, mit der dieser sicherstellt, dass die von ihm hergestellten Bauprodukte den Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung entsprechen.

Die werkseigene Produktionskontrolle besteht aus:

- Beschreibung und Überprüfung der Ausgangsmaterialien und der Bauteile:
Die Übereinstimmung der zugelieferten Materialien mit den Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung ist mindestens durch Werksbescheinigungen nach DIN EN 10204⁴ Punkt 2.1 durch die Lieferer nachzuweisen und die Lieferpapiere bei jeder Lieferung auf Übereinstimmung mit der Bestellung zu kontrollieren.
Die Betonbauteile müssen entsprechend den Bestimmungen der technischen Regel aus der Bauregelliste A, Teil 1, Ifd. Nr. 1.6.1 mit dem bauaufsichtlichen Übereinstimmungszeichen gekennzeichnet sein. Die Kennzeichnung muss auch die für den Verwendungszweck erforderlichen wesentlichen Merkmale nach Abschnitt 2.2.1.1 enthalten.
- Kontrollen und Prüfungen, die am fertigen Produkt durchzuführen sind:
Es sind
 - die relevanten Abmessungen des Bauteils
 - die Durchmesser und die höhenmäßige Anordnung von Zu- und Ablauf



- die Einbautiefe und die Höhe über dem Wasserspiegel von Tauchrohr und Tauchwand
- festzustellen und auf Übereinstimmung mit den Festlegungen in den Anlagen zu dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung zu prüfen.
- Prüfung der Wasserundurchlässigkeit jedes ersten Teils nach Beginn der Fertigung anschließend jedes 100. Teils gemäß DIN 4261-101⁵. Mindestens aber ist eine Prüfung pro Woche durchzuführen.

Die Ergebnisse der werkseigenen Produktionskontrolle sind aufzuzeichnen und auszuwerten. Die Aufzeichnungen müssen mindestens folgende Angaben enthalten:

- Bezeichnung des Bauprodukts bzw. der Ausgangsmaterialien und der Bestandteile
- Art der Kontrollen oder Prüfungen
- Datum der Herstellung und der Prüfung des Bauprodukts bzw. der Ausgangsmaterialien oder der Bestandteile
- Ergebnis der Kontrollen und Prüfungen und, soweit zutreffend, Vergleich mit den Anforderungen
- Unterschrift des für die werkseigene Produktionskontrolle Verantwortlichen

Bei ungenügendem Prüfergebnis sind vom Hersteller unverzüglich die erforderlichen Maßnahmen zur Abstellung des Mangels zu treffen. Bauprodukte, die den Anforderungen nicht entsprechen, sind so zu handhaben, dass Verwechslungen mit übereinstimmenden ausgeschlossen werden. Nach Abstellung des Mangels ist - soweit technisch möglich und zum Nachweis der Mängelbeseitigung erforderlich - die betreffende Prüfung unverzüglich zu wiederholen.

Die Aufzeichnungen sind mindestens fünf Jahre aufzubewahren. Sie sind dem Deutschen Institut für Bautechnik, der zuständigen obersten Bauaufsichtsbehörde oder der zuständigen Wasserbehörde auf Verlangen vorzulegen.

2.3.2 Nachrüstung

Die Bestätigung der Übereinstimmung der nachgerüsteten Anlage mit den Bestimmungen der allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung muss mit einer Übereinstimmungserklärung der nachrüstenden Firma auf der Grundlage folgender Kontrollen der nach Abschnitt 3 vor Ort fertig eingebauten Anlage erfolgen:

Die Vollständigkeit der montierten Anlage und die Anordnung der Anlagenteile einschließlich der Einbauteile gemäß Abschnitt 3.4 und 3.5 ist zu kontrollieren.

Die Ergebnisse der Kontrollen und Prüfungen sind aufzuzeichnen und auszuwerten. Die Aufzeichnungen müssen mindestens folgende Angaben enthalten:

- Bezeichnung der Anlage bzw. der Behälter einschließlich Einbauteile
- Art der Kontrollen oder Prüfungen
- Datum der Kontrollen und Überprüfungen
- Ergebnis der Kontrollen und Prüfungen und, soweit zutreffend, Vergleich mit den Anforderungen
- Unterschrift des für die Kontrollen Verantwortlichen



Bei ungenügendem Prüfergebnis sind von der nachrüstenden Firma unverzüglich die erforderlichen Maßnahmen zur Abstellung des Mangels zu treffen. Nach Abstellung des Mangels ist - soweit technisch möglich und zum Nachweis der Mängelbeseitigung erforderlich - die betreffende Prüfung unverzüglich zu wiederholen.

Die Aufzeichnungen der Kontrollen und Prüfungen sowie die Übereinstimmungserklärung sind mindestens fünf Jahre beim Antragsteller bzw. der einbauenden Firma aufzubewahren. Sie sind dem Deutschen Institut für Bautechnik, der zuständigen obersten Bauaufsichtsbehörde oder der zuständigen Wasserbehörde auf Verlangen vorzulegen.

3 Bestimmungen für den Einbau

3.1 Einbaustelle

Bei der Wahl der Einbaustelle ist darauf zu achten, dass die Kleinkläranlage jederzeit zugänglich und die Schlammentnahme jederzeit sichergestellt ist. Der Abstand der Anlage von vorhandenen und geplanten Wassergewinnungsanlagen muss so groß sein, dass Beeinträchtigungen nicht zu besorgen sind. In Wasserschutzgebieten sind die jeweiligen landesrechtlichen Vorschriften zu beachten.

3.2 Allgemeine Bestimmungen

Der Einbau ist nur von solchen Firmen durchzuführen, die über fachliche Erfahrungen, geeignete Geräte und Einrichtungen sowie über ausreichend geschultes Personal verfügen. Zur Vermeidung von Gefahren für Beschäftigte und Dritte sind die einschlägigen Unfallverhütungsvorschriften zu beachten. Wasserrechtliche und baurechtliche Vorschriften bleiben unberührt.

Der Antragsteller hat sowohl für den Fall, dass die Kleinkläranlage vollständig im Werk als auch für den Fall, dass sie durch Nachrüstung einer bestehenden Anlage hergestellt wird, je eine eigene Einbauanleitung zu erstellen. Dabei sind die Bestimmungen der Anlage 31 zu beachten.

3.3 Vollständig im Werk hergestellte Anlagen

Der Einbau ist gemäß der Einbauanleitung des Herstellers unter Berücksichtigung der Randbedingungen, die dem Standsicherheitsnachweis zu Grunde gelegt werden, vorzunehmen.

3.4 Durch Nachrüstung einer bestehenden Anlage hergestellte Anlage

Der Einbau ist gemäß der Einbauanleitung des Antragstellers vorzunehmen.

Der ordnungsgemäße Zustand der vorhandenen Mehrkammergrube ist nach der Entleerung durch Inaugenscheinnahme unter Verantwortung der nachrüstenden Firma zu beurteilen und zu dokumentieren. Eventuelle Nacharbeiten sind unter Berücksichtigung von Ein- und/oder Umbauten von ihr auszuführen und schriftlich niederzulegen. Dies ist dem Betreiber gemeinsam mit dem Betriebsbuch zu übergeben.

Sämtliche bauliche Änderungen an bestehenden Mehrkammergruben, wie Schließen der Durchtrittsöffnungen, Gestaltung der Übergänge zwischen den Kammern und anderes müssen entsprechend den zeichnerischen Unterlagen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung erfolgen.

Die baulichen Änderungen dürfen die statische Konzeption der vorhandenen Anlage nicht beeinträchtigen.

Die so nachgerüstete Anlage muss mindestens den Angaben in den Anlagen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung entsprechen.

3.5 Prüfung der Wasserdichtheit nach dem Ein- bzw. Umbau (Nachrüstung)

Außenwände und Sohlen der Anlagenteile sowie Rohranschlüsse müssen dicht sein. Zur Prüfung ist die Anlage nach dem Einbau bis zur Behälteroberkante (Oberkante Konus oder Abdeckplatte) mit Wasser zu füllen. Bei Behältern aus Beton darf der Wasserverlust $0,1 \text{ l/m}^2$ benetzter Innenfläche der Außenwände nach DIN EN 1610⁶ nicht überschreiten. Bei Behältern aus anderen Werkstoffen ist Wasserverlust nicht zulässig.

Gleichwertige Prüfverfahren nach DIN EN 1610 sind zugelassen.



4 Bestimmungen für Nutzung, Betrieb und Wartung

4.1 Allgemeines

Die unter Abschnitt 2.1.1 bestätigten Eigenschaften sind im Vor-Ort-Einsatz nur erreichbar, wenn Betrieb und Wartung entsprechend den nachfolgenden Bestimmungen durchgeführt werden.

Kleinkläranlagen müssen stets betriebsbereit sein. Störungen an technischen Einrichtungen müssen akustisch und/oder optisch angezeigt werden.

Die Kleinkläranlagen müssen mit einer netzunabhängigen Stromausfallüberwachung mit akustischer und/oder optischer Alarmgebung ausgestattet sein.

In Kleinkläranlagen darf nur Abwasser eingeleitet werden, das diese weder beschädigt noch ihre Funktion beeinträchtigt (siehe DIN 1986-3⁷).

Der Hersteller der Anlage hat eine Anleitung für den Betrieb und die Wartung einschließlich der Schlammentnahme, die mindestens die Bestimmungen dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung enthält, aufzustellen und dem Betreiber der Anlage auszuhändigen.

Alle Anlagenteile, die der regelmäßigen Wartung bedürfen, müssen jederzeit sicher zugänglich sein.

Betrieb und Wartung sind so einzurichten, dass

- Gefährdungen der Umwelt nicht zu erwarten sind, was besonders für die Entnahme, den Abtransport und die Unterbringung von Schlamm aus Kleinkläranlagen gilt
- die Kleinkläranlagen in ihrem Bestand und in ihrer bestimmungsgemäßen Funktion nicht beeinträchtigt oder gefährdet werden
- das für die Einleitung vorgesehene Gewässer nicht über das erlaubte Maß hinaus belastet oder sonst nachteilig verändert wird
- keine nachhaltig belästigenden Gerüche auftreten.

Muss zu Reparatur- oder Wartungszwecken in die Kleinkläranlage eingestiegen werden, ist besondere Vorsicht geboten. Die entsprechenden Unfallverhütungsvorschriften sind einzuhalten.

4.2 Nutzung

Die Zahl der Einwohner, deren Abwasser den Kleinkläranlagen jeweils höchstens zugeführt werden darf (max. E) richtet sich nach den Angaben in den Anlagen 6 bis 26 dieser allgemeinen bauaufsichtlichen Zulassung.

4.3 Betrieb

4.3.1 Allgemeines

Der Betreiber muss die Arbeiten durch eine von ihm beauftragte sachkundige⁸ Person durchführen lassen, wenn er selbst nicht die erforderliche Sachkunde besitzt.

Der Betreiber ist bei der Inbetriebnahme der Anlage vom Antragsteller oder von einer fachkundigen Person einzuweisen. Die Einweisung ist zu bescheinigen.

Der Betreiber hat in regelmäßigen Zeitabständen alle Arbeiten durchzuführen, die im Wesentlichen die Funktionskontrolle der Anlage sowie ggf. die Messung der wichtigsten Betriebsparameter zum Inhalt haben; dabei ist die Betriebsanleitung zu beachten.



7 DIN 1986-3: "Entwässerungsanlagen für Gebäude und Grundstücke, Regeln für Betrieb und Wartung"

8 Als "sachkundig" werden Personen des Betreibers oder beauftragter Dritter angesehen, die auf Grund ihrer Ausbildung, ihrer Kenntnisse und ihrer durch praktische Tätigkeit gewonnenen Erfahrungen gewährleisten, dass sie Eigenkontrollen an Kleinkläranlagen sachgerecht durchführen.

4.3.2 Tägliche Kontrolle

Es ist zu kontrollieren, ob die Anlage in Betrieb ist.

4.3.3 Monatliche Kontrollen

Es sind folgende Kontrollen durchzuführen:

- Sichtprüfung des Ablaufes auf Schlammbabtrieb
- Kontrolle der Zu- und Abläufe auf Verstopfung (Sichtprüfung)
- Feststellung von eventuell vorhandenem Schwimmschlamm und gegebenenfalls Beseitigung des Schwimmschlammes (in den Schlammspeicher)
- Ablesen des Betriebsstundenzählers des Gebläses und der Pumpen und Eintragen in das Betriebsbuch.
- Sichtkontrolle der Verteilung auf Verstopfung und waagerechte Lage.

Festgestellte Mängel oder Störungen sind unverzüglich vom Betreiber bzw. von einem beauftragten Fachmann zu beheben und im Betriebsbuch zu vermerken.

4.4 Wartung

Die Wartung ist vom Antragsteller oder einem Fachbetrieb (Fachkundige)⁹ mindestens zweimal im Jahr (im Abstand von ca. sechs Monaten) durchzuführen.

Der Inhalt der Wartung ist folgender:

- Einsichtnahme in das Betriebsbuch mit Feststellung des regelmäßigen Betriebes (Soll-Ist-Vergleich)
- Funktionskontrolle der betriebswichtigen maschinellen, elektronischen und sonstigen Anlagenteile, Wartung dieser Anlagenteile nach den Angaben der Hersteller
- Funktionskontrolle der Steuerung und der Alarmfunktionen
- Einstellen optimaler Betriebswerte, insbesondere Sauerstoffversorgung und Überschussschlammrückführung
- Kontrolle der Zu-, Ab- und Überläufe sowie der gesamten Wasserverteilung auf ungehinderten Rohrdurchfluss
- Prüfung der Schlammhöhe in der Vorklärung. Gegebenenfalls Veranlassung der Schlammbfuhr durch den Betreiber. Für einen ordnungsgemäßen Betrieb der Kleinkläranlage ist eine bedarfsgerechte Schlammentsorgung geboten. Die Schlammentsorgung ist spätestens bei 50 % Füllung der Vorklärung zu veranlassen.
- Prüfung der Nachklärung auf Schwimm- und Bodenschlamm. Gegebenenfalls Verbringen in die Vorklärung
- Durchführen von allgemeinen Reinigungsarbeiten
- Überprüfung des baulichen Zustandes der Anlage
- Kontrolle der ausreichenden Be- und Entlüftung
- die durchgeführte Wartung ist im Betriebshandbuch zu vermerken

Im Rahmen der Wartung ist eine Stichprobe des Ablaufes zu entnehmen. Dabei sind folgende Werte zu überprüfen:

- Temperatur
- pH-Wert
- absetzbare Stoffe
- CSB
- NH₄-N



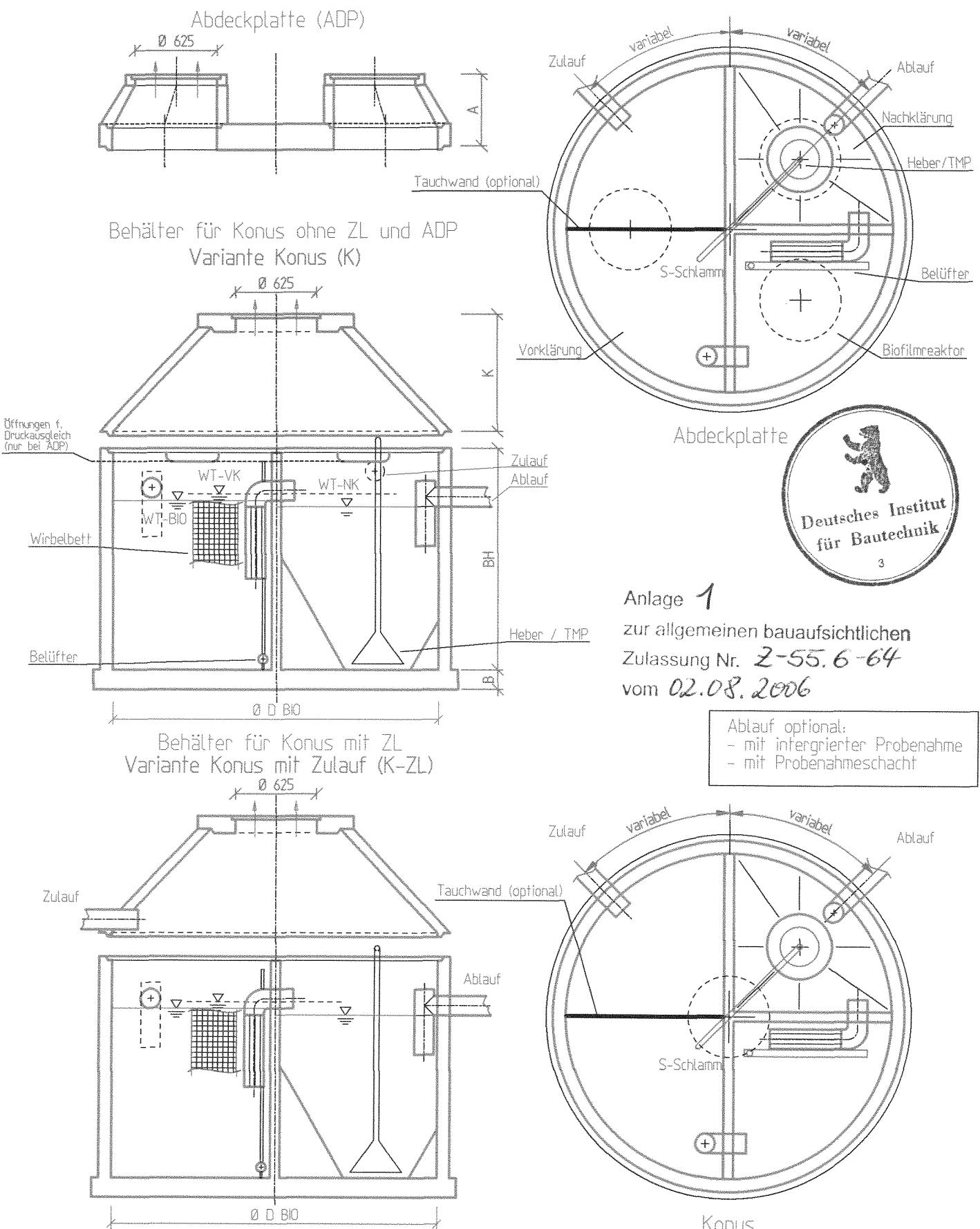
9

Fachbetriebe sind Betreiber unabhängige Betriebe, deren Mitarbeiter (Fachkundige) aufgrund ihrer Berufsausbildung und der Teilnahme an einschlägigen Qualifizierungsmaßnahmen über die notwendige Qualifikation für Betrieb und Wartung von Kleinkläranlagen verfügen.

Die Feststellungen und durchgeführten Arbeiten sind in einem Wartungsbericht zu erfassen. Der Wartungsbericht ist dem Betreiber zuzuleiten. Der Betreiber hat den Wartungsbericht dem Betriebshandbuch beizufügen und dieses der zuständigen Bauaufsichtsbehörde bzw. der zuständigen Wasserbehörde auf Verlangen vorzulegen.

Herold

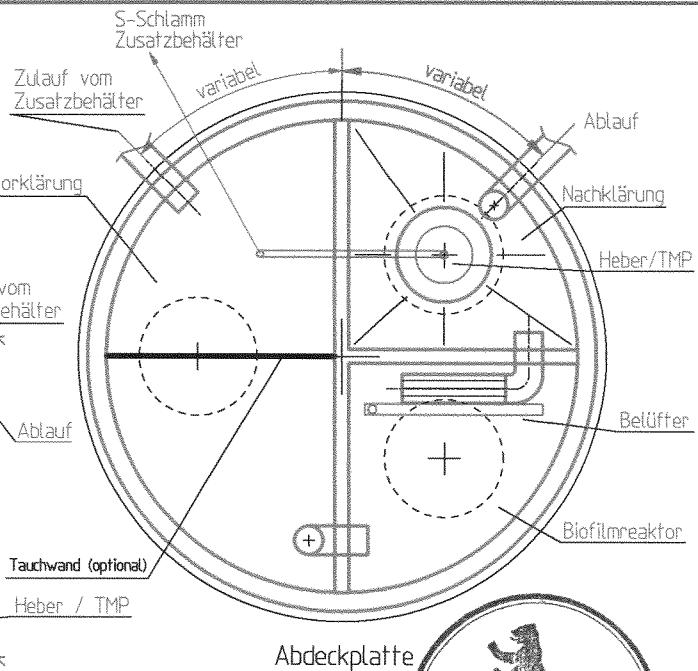
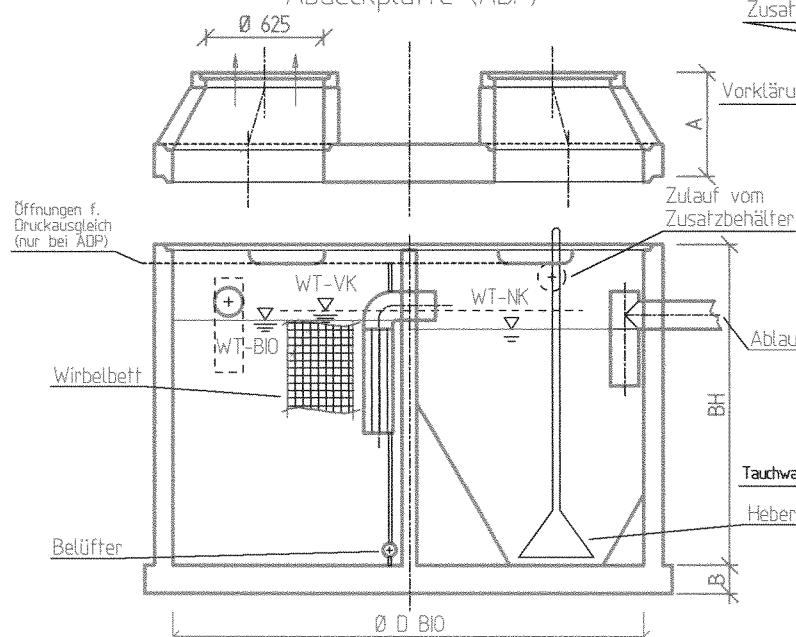




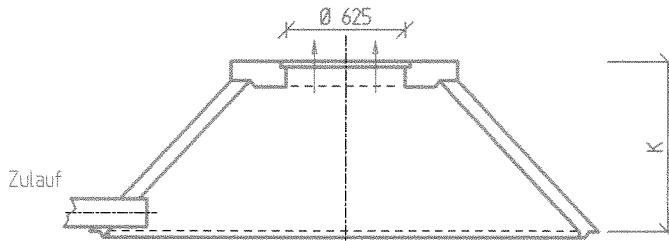
(04-10 E) S1-2000-N (04-20 E) S1-2250-N	(04-30 E) S1-2500-N (12-35 E) S1-2700-N	<table border="1"> <tr> <td>Bearb.</td><td>Datum</td><td>Name</td></tr> <tr> <td>Gepr.</td><td>29.06.05</td><td>Dr.Triller</td></tr> <tr> <td>Norm</td><td colspan="2">DIN EN 12566-3</td></tr> </table> <p>Projekt S1 Klasse N Zeichnungsname S1-KLN Urspr. Format: DIN A 4</p>	Bearb.	Datum	Name	Gepr.	29.06.05	Dr.Triller	Norm	DIN EN 12566-3		<p>Benennung wsb - Klasse N Einbehälteranlagen</p> <p>Martin Bergmann Umwelttechnik Leipziger Str. 57 09322 Penig</p> <p>Telefon 03 73 81 / 8 61 - 0 Telefax 03 73 81 / 8 61 - 50</p> <p>Blatt 1/1 1 Bl.</p>
Bearb.	Datum	Name										
Gepr.	29.06.05	Dr.Triller										
Norm	DIN EN 12566-3											

Martin Bergmann
Umwelttechnik

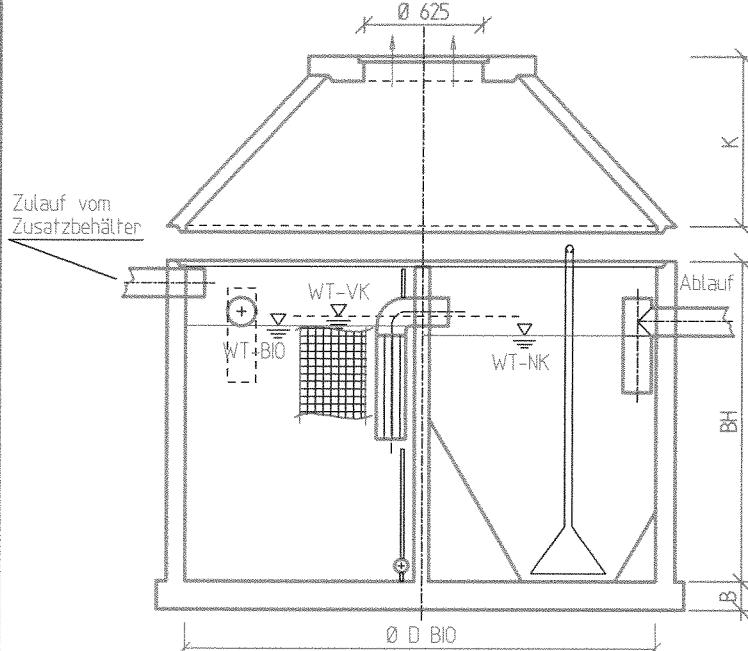
Behälter für
Abdeckplatte (ADP)



Abdeckung Konus mit Zulauf
für Z-Behälter

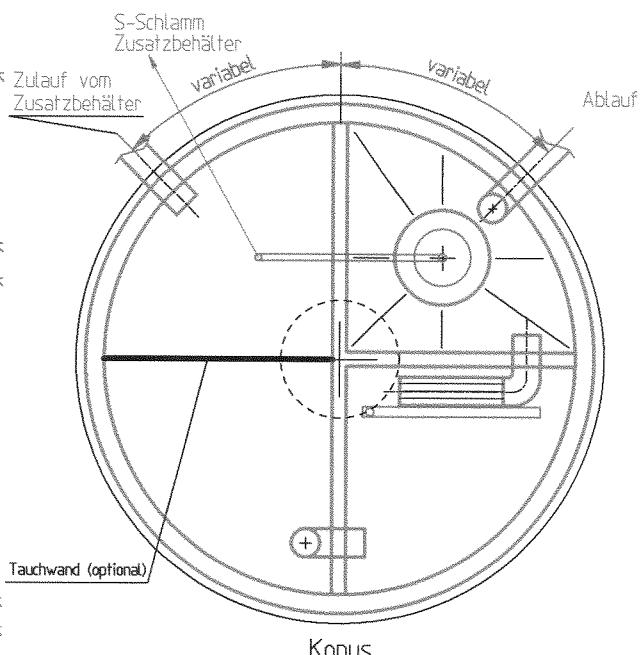


Abdeckung Konus ohne Zulauf
für BIO-Behälter mit Zulauf



Anlage 2
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. **Z-55.6-64**
vom **02.08.2006**

Ablauf optional:
- mit integrierter Probenahme
- mit Probenahmeschacht



(12-20 E) SZ-2250-N
(12-30 E) SZ-2500-N

	Datum	Name
Bearb.	29.06.05	Dr. Tritter
Gepr.		
Norm	DIN EN 12566/3	

Benennung
wsb - Klasse N
Einbehälteranlagen m. Zusatzbehälter

Martin Bergmann
Umwelttechnik
Leipziger Str. 57
09322 Penig

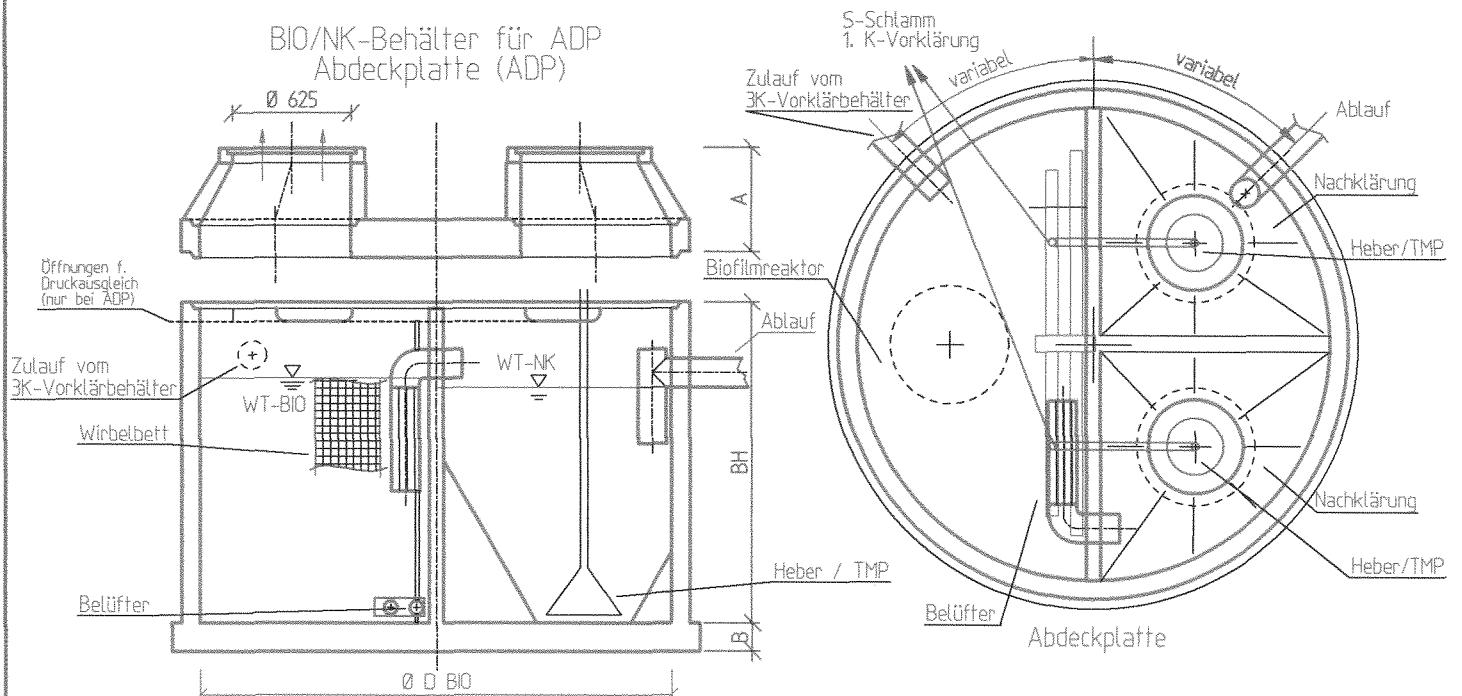
Telefon 03 73 81 / 8 61 - 0
Telefax 03 73 81 / 8 61 - 50

Blatt
1/1

1 Bl.

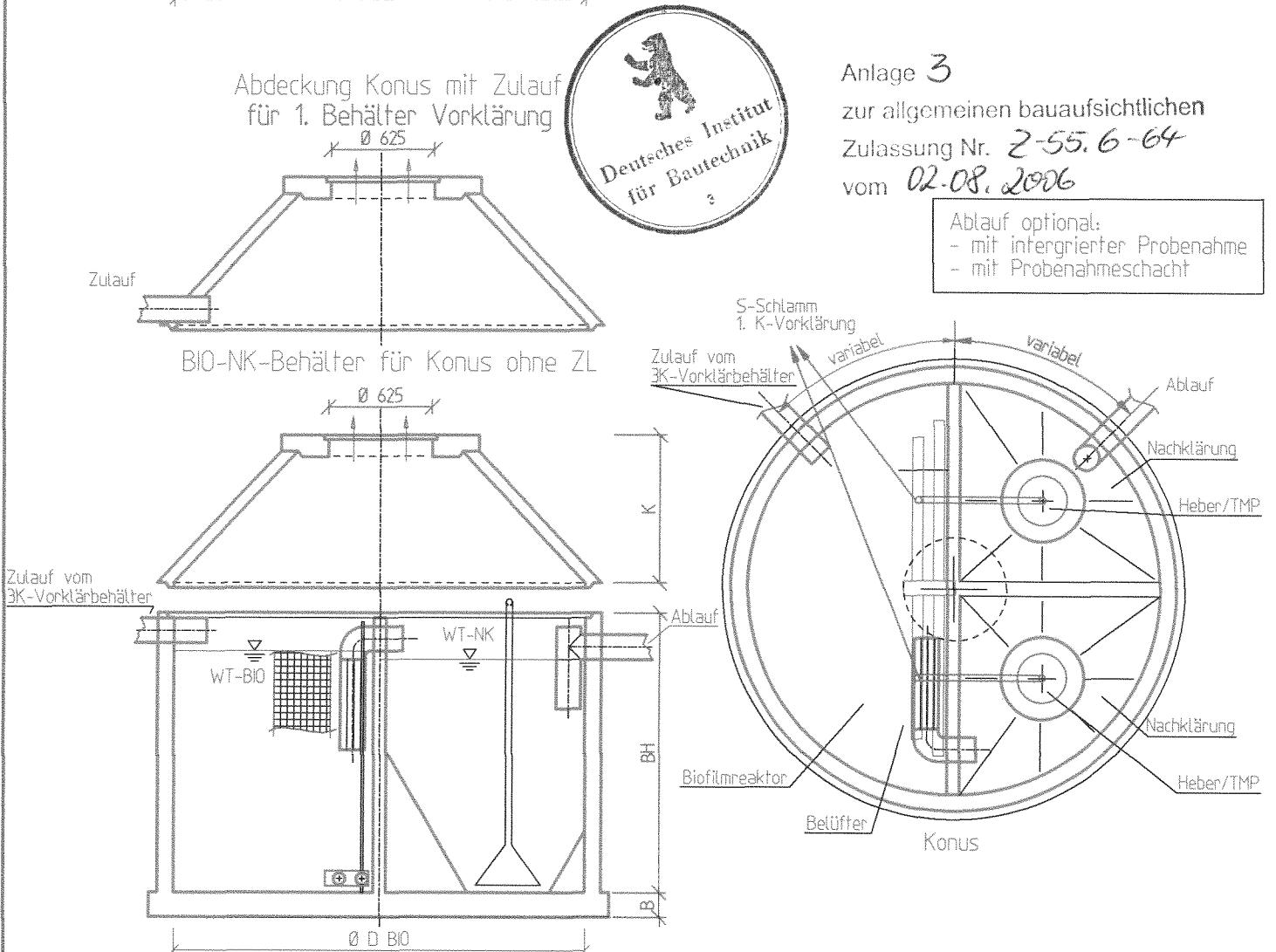
Umwelttechnik

Urspr. Format: DIN A 4

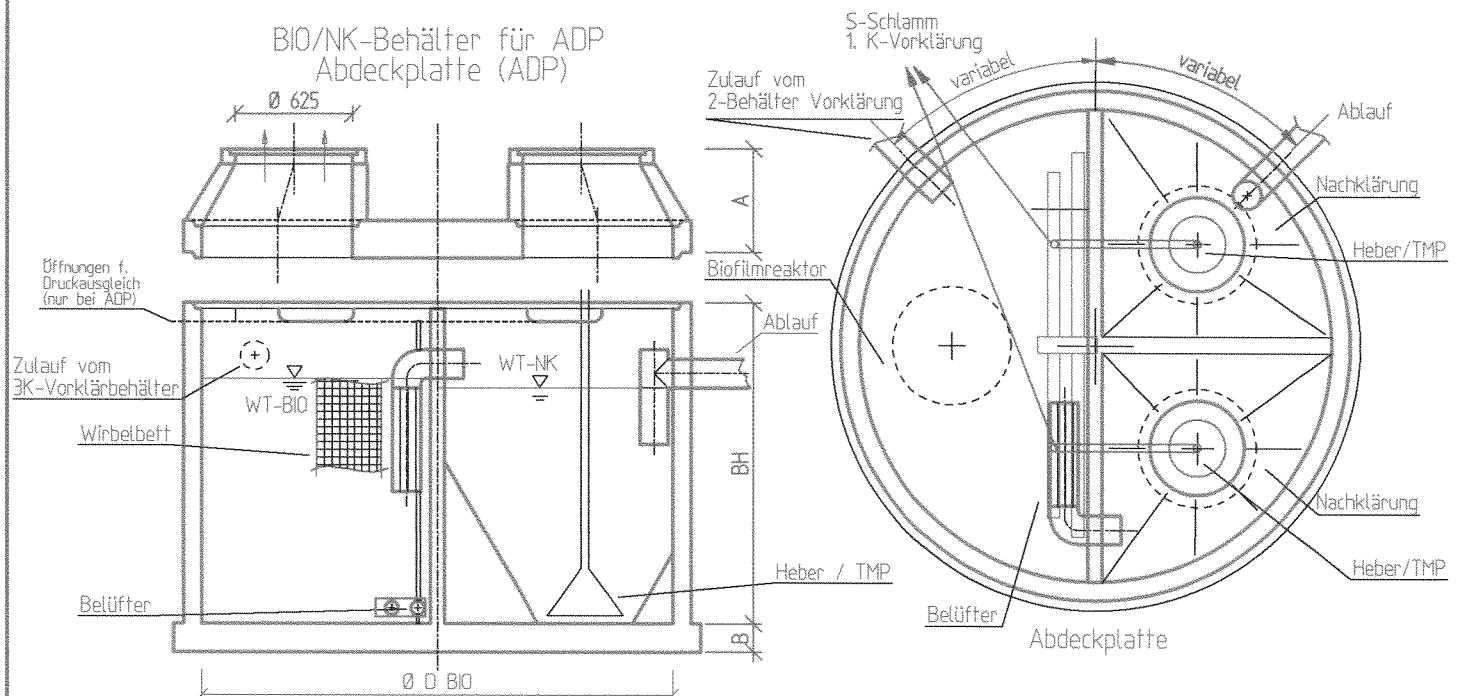


Anlage 3
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

Ablauf optional:
- mit integrierter Probenahme
- mit Probenahmeschacht



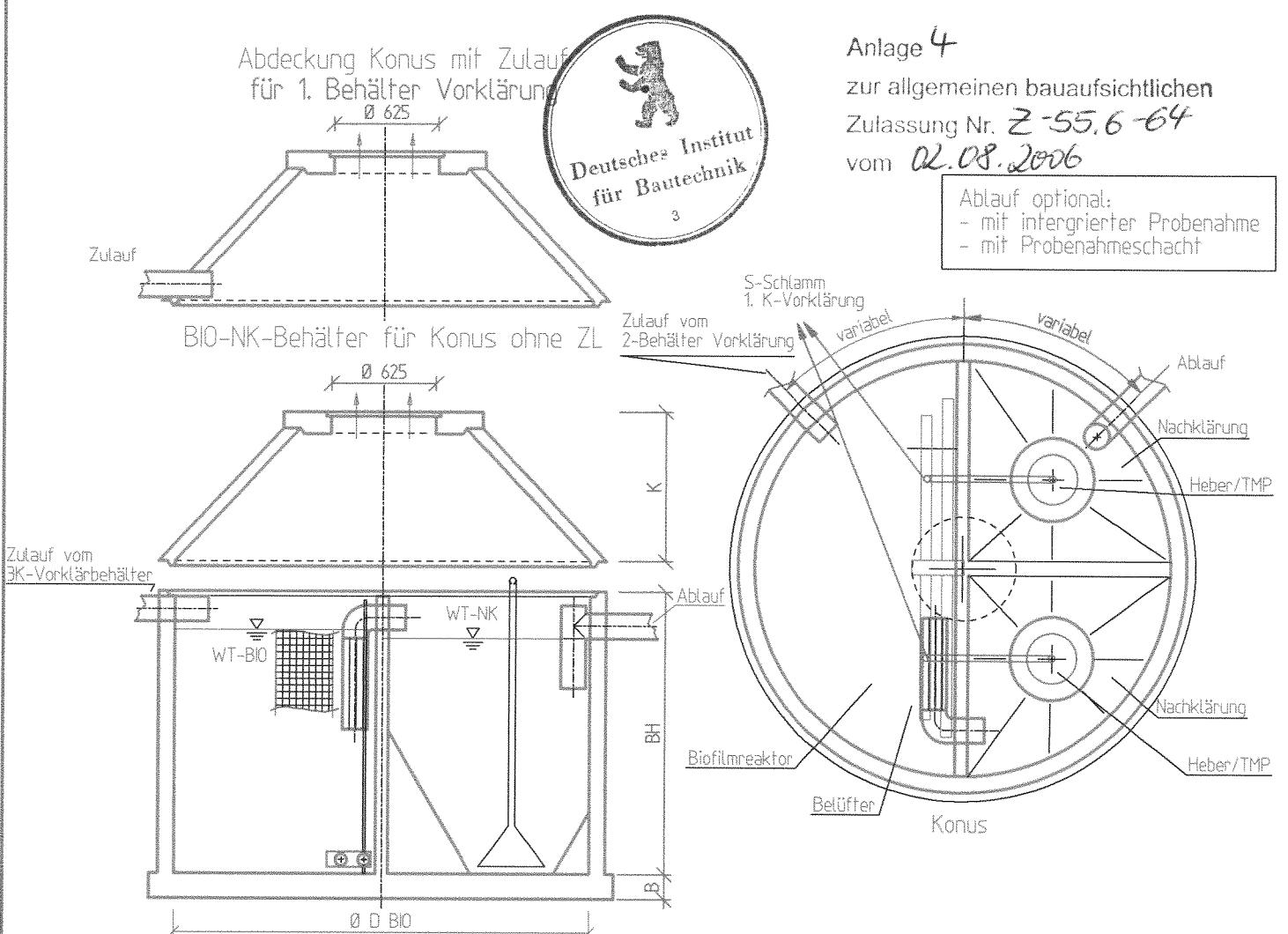
(20-45 E) S2-2250-N (20-50 E) S2-2500/2250-N	(25-53 E) S2-2500-N (30-53 E) S2-3000/2500-N	<table border="1"> <thead> <tr> <th></th><th>Datum</th><th>Name</th><th>Benennung</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>Bearb.</td><td>29.06.05</td><td>Dr. Triller</td><td rowspan="5">wsb - Klasse N Zweibehälteranlagen</td></tr> <tr> <td>Gepr.</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>Norm</td><td>DIN EN 12566/3</td><td></td></tr> </tbody> </table> <p>Projekt: S2 Klasse N Zeichnungsnr.: S2-KLN Urspr. Format: DIN A 4</p>		Datum	Name	Benennung	Bearb.	29.06.05	Dr. Triller	wsb - Klasse N Zweibehälteranlagen	Gepr.			Norm	DIN EN 12566/3	
	Datum	Name	Benennung													
Bearb.	29.06.05	Dr. Triller	wsb - Klasse N Zweibehälteranlagen													
Gepr.																
Norm	DIN EN 12566/3															
		<p>Martin Bergmann Umwelttechnik</p> <p>Marfin Bergmann Umwelttechnik Leipziger Str. 57 09322 Penig</p> <p>Telefon 03 73 81 / 8 61 - 0 Telefax 03 73 81 / 8 61 - 50</p>														
		<p>Blatt 1/1 1 Bl.</p>														



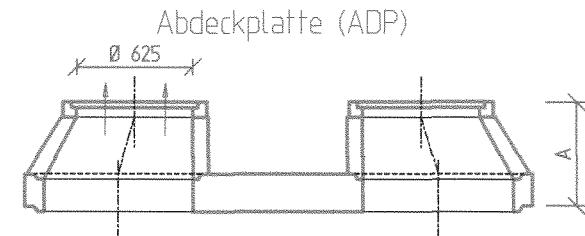
Anlage 4

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. **Z-55.6-64**
vom **02.08.2006**

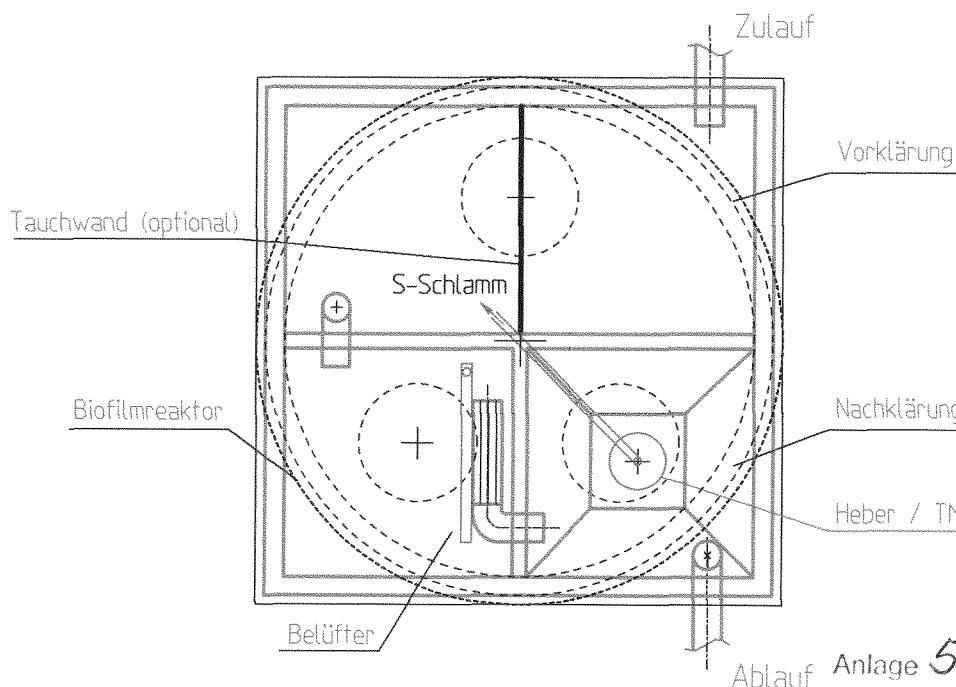
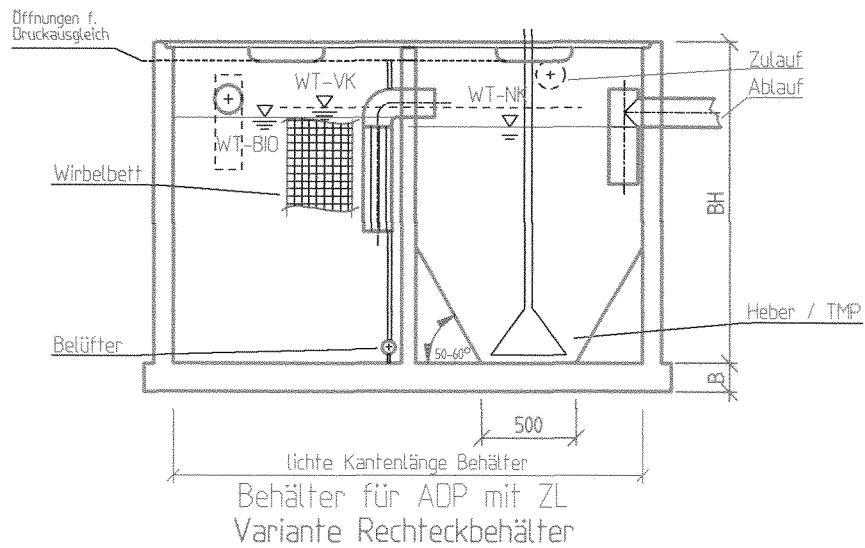
Ablauf optional:
- mit integrierter Probenahme
- mit Probenahmeschacht



(20-50 E) S3-2250-N		<table border="1"> <tr> <td></td><td>Datum</td><td>Name</td></tr> <tr> <td>Bearb.</td><td>29.06.05</td><td>Dr.Tritter</td></tr> <tr> <td>Gepr.</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>Norm</td><td>DIN EN 12566/3</td><td></td></tr> </table> <p>Projekt S3 Klasse N Zeichnungsnr. S3-KLN Urspr. Format: DIN A 4</p>		Datum	Name	Bearb.	29.06.05	Dr.Tritter	Gepr.			Norm	DIN EN 12566/3		<p>Benennung wsb - Klasse N Dreibehälteranlagen</p> <p>Martin Bergmann Umwelttechnik Leipziger Str. 57 09322 Penig</p> <p>Telefon 03 73 81 / 8 61 - 0 Telefax 03 73 81 / 8 61 - 50</p>	<p>Blatt 1/1</p> <p>1 Bl.</p>
	Datum	Name														
Bearb.	29.06.05	Dr.Tritter														
Gepr.																
Norm	DIN EN 12566/3															



Anordnungsbeispiel für Einstiegsöffnungen



Deutsches Institut
für Bautechnik

3

Alle Kammern können auch nacheinander angeordnet sein
Alle Kammern können auch als separate Behälter ausgeführt sein
Grundlage der Bemessung sind die Rundbehälter (DN=Kantenlänge)

Anlage 5
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

(04-10 E) SR1-2000-N
(04-20 E) SR1-2250-N

(04-30 E) SR1-2500-N
(12-35 E) SR1-2700-N

	Datum	Name	Benennung
Bearb.	29.06.05	Dr.Triller	
Gepr.			
Norm	DIN EN 12566/3		

wsb - Klasse N
Rechteckbecken

Martin Bergmann
Umwelttechnik
Leipziger Str. 57
09322 Penig

Telefon 03 73 81 / 8 61 - 0
Telefax 03 73 81 / 8 61 - 50

Blatt
1/1

1 Bl.

Martin Bergmann

Umwelttechnik

Urspr. Format: DIN A 4

S1-2000-N**I. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)****1.1 Behälteraufbau**

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevantier Minimalwerte
 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2000

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

- 1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2 \text{ h}$
 1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmreaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3
(Einsatz-KALDNEs Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R) - N

- 2.1 Reines Biofilmverfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor
 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt
 2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater Förderseinrichtung
 2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB^(N) - N

Einbaumaße	Gesamtvolume		EWG (E)		EWG (E)	
	3K	DN BIO	mm	mm	4	6
Höhe Bodenplatte B = 0,12-0,15 m	Standard	0,15 m	Standard	3,74	4,48	5,22
lichte Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m	l. 0,15	0,15	0,15	0,15
lichte Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Konus Abdeckung	m	l. 1,57	1,86	2,20	2,24
lichte Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m	l. 1,70	1,95	2,20	2,45
lichte Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Abdeckplatte	m	l. 1,95	2,20	2,45	2,70
lichte Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Abdeckplatte	m	l. 1,70	1,95	2,20	2,45
lichte Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Abdeckplatte	m	l. 1,95	2,20	2,45	2,70
Höhe Konus-Abdeckung K 0,55 bis 0,90 m	Standard	0,88 m	Standard	0,88	0,88	0,88
Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	0,55 m	Standard	0,55	0,55	0,55
Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m	Standard	2,73	2,98	3,23
Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m	Standard	2,40	2,65	2,90
V-Zwischenwände		m ³ /d		0,60	0,90	1,20
Ist subtrahiert		m ³ /h		0,06	0,09	0,12
tägl. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)		kg BSB ₅ / d		0,24	0,36	0,48
tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (E·d)	Zahl Kammern VK 1	kg BSB ₅ / d		0,20	0,30	0,40
tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (E·d)	Zahl Kammern VK ≥ 2	kg BSB ₅ / d		0,16	0,24	0,32
tags. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (E·d)						0,40
tags. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (E·d)						0,32

Anlage 6
 zur allgemeinen bauaufsichtlichen
 Zulassung Nr. 2-55.6-64
 vom 02.08.2006

S1-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage		S1-2000-N		EWG (E)		4		6		8		10	
Bemessung		3K	DN BIO	mm	2000								
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min. inkl. Schlammstapel Nutzvolumen min inkl. Schlammstapel Nutzvolumen max inkl. Schlammstapel			m^3	2,00	2,45	2,80	3,00	3,00	3,02	3,02	3,00	3,00
	Wassertiefe WT-VK _{min} Wassertiefe WT-VK _{max}			m^3	2,02	2,45	2,80	3,02	3,34	3,71	3,71	3,71	3,71
				m^3	2,59	2,96	3,34	3,71					
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min Nutzvolumen max Wassertiefe WT-BIO _{min} Wassertiefe WT-BIO _{max}			m	1,35	1,64	1,85	2,02					
	Biofilm - Trägeroberfläche min. Biofilm-Trägeroberfläche theoretisch min. für max. Flächenbelastung Flächenbelastung	einschl. Option Paraboloid		m^3	1,73	1,98	2,23	2,48					
	Füllgrad Biofilmträger 46 bis 55 %			m^3	0,79	1,00	1,15	1,27					
	TYP KALDNES	K1 bzw. K2		m^3	1,19	1,37	1,55	1,73					
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung	optional	nach Bedarf	m^2	1,30	1,59	1,80	1,97					
				m^2	1,68	1,93	2,18	2,43					
Nachklärung	Nutzvolumen min Nutzvolumen max Wassertiefe WT-NK _{min} Wassertiefe WT-NK _{max}			m^3	0,80	1,02	1,18	1,31					
	Mindesoberfläche	A_{NK} konstruktiv $ANK = Q10/qf$		m^3	1,09	1,28	1,47	1,66					
	Oberflächenbeschickung	$qf = Q_{10}/A_{NK}$		m	1,25	1,54	1,75	1,92					
	Verweilezeit bei Nutzvolumen	$t_{NK} = V_{NK}/Q_{10}$	$\geq 0,4 \text{ m}^3/(\text{m}^2 \cdot \text{h})$	$(\geq 3,5) \text{ h}$	0,08	0,13	0,17	0,21					
	Schlammabzug Nachklärung	$\geq 5 \text{ L/(E \cdot d)}$	min.	m^3/d	13,3	11,3	9,8	8,7					
					0,020	0,030	0,040	0,050					

Anlage 7

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006



S1-2250-N**1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)****1.1 Behälteraufbau**

1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch

1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanten Minimalwerte

1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm

1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2250 mm

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmreaktors - Nutzvolumen, Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \text{d}$, spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3 **(Einsatz-KALDNE-S Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)****2. Verfahrensprinzipien WSB (R) - N**

2.1 Reines Biofilmverfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor

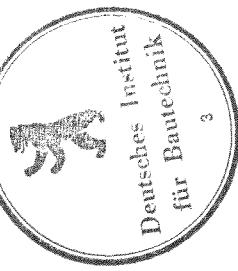
2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt

2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater Fördereinrichtung

2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB (R) - N

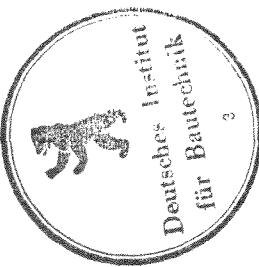
Einbaumasse	Bemessungsgrundlagen Einwohner		S1-2250-N		EWG (E)		4	6	8	10	12	16	20
	3K	DN BIO	mm	mm	Standard	m³							
Gesamtvolumen	Höhe Bodenplatte $H_BP = 0,12 \text{ - } 0,15 \text{ m}$	Standard	0,12	m	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12
Höhe Behälterhöhe BH_{min} bei $WT \cdot VK_{min}$	Konus Abdeckung	m	1,49	1,55	1,76	1,88	2,02	2,60	2,91				
Iichte Behälterhöhe $BH_{konstruktiv}$	Konus Abdeckung	m	1,55	1,55	1,80	2,05	2,05	2,80	3,05				
Iichte Behälterhöhe BH_{max} bei $WT \cdot VK_{max}$	Konus Abdeckung	m	1,80	1,80	2,05	2,30	2,30	3,05	3,29				
Höhe Konus-Abdeckung K0,55 bis 0,90 m	Standard	0,61	m	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61
Höhe Abdeckplatte A0,35 bis 0,60	Standard	0,50	m	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50
Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m	2,17	2,17	2,42	2,67	2,67	3,42	3,67				
Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m	2,28	2,28	2,53	2,78	2,78	3,53	3,78				
tägl. Abwassermenge 150 L/(E·d)		m³/d	0,60	0,90	1,20	1,50	1,50	2,40	3,00				
stdl. Abwassermenge Q_{10} (ohne BW)		m³/h	0,06	0,09	0,12	0,15	0,15	0,24	0,30				
tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (E·d)		kg BSB ₅ / d	0,24	0,36	0,48	0,60	0,72	0,96	1,20				
tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (E·d)	Zahl Kämmern VK	1	kg BSB ₅ / d	0,20	0,30	0,40	0,50	0,60	0,80	1,00			
tägl. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (E·d)	Zahl Kämmern VK	≥ 2	kg BSB ₅ / d	0,16	0,24	0,32	0,40	0,48	0,64	0,80			



Anlage 8

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

S1-WSB Klasse N Beton-Einkehälteranlage		S1-2250-N		ENG (E)		4		6		8		10		12		14		16		18		20	
		3K		DN BIO		mm		2250		2250		2250		2250		2250		2250		2250			
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel Wassertiefe VT-VK _{min} Wassertiefe VT-VK _{max}	m ³	m ³	m ³	m ³	2,00	2,45	2,80	3,00	3,30	3,30	4,40	5,00	4,40	5,00	4,41	5,00	4,41	5,00	5,27	5,73		
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min Nutzvolumen max Wassertiefe VT-BIO _{min} Wassertiefe VT-BIO _{max} Biofilm - Trägeroberfläche min. Biofilm-Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung Flächenbelastung Füllgrad Biofilsträger 46 bis 55 % Typ KALDNESS Paraboloid zur Volumenverkleinerung	m ³	m ³	m ³	m ³	1,20	1,26	1,47	1,59	1,73	1,73	2,31	2,62	2,31	2,62	2,01	2,01	2,01	2,01	2,76	3,00		
Nachklärung	Nutzvolumen min Nutzvolumen max Wassertiefe VT-NK _{min} Wassertiefe VT-NK _{max} Mindestoberfläche Oberflächenbeschickung Verweilzeit bei Nutzvolumen Schlammbzug Nachklärung	m ³	m ³	m ³	m ³	0,93	0,99	1,19	1,31	1,44	1,44	2,01	2,31	2,01	2,31	1,23	1,23	1,23	1,23	1,72	2,45		
	A _{NK} konstruktiv A _{NK} = Q10/qf q _f =Q ₁₀ /A _{NK} t _{NK} =V _{NK} /Q ₁₀ ≥ 5 L/(E d)	m ²	m ² max	≤0,4	m ³ /(m ² ·h)	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,92	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,75		
						0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70		
						0,07	0,10	0,07	0,07	0,16	0,16	0,20	0,20	0,20	0,20	0,26	0,26	0,26	0,26	0,26	0,33		
						15,5	11,0	9,9	8,7	8,0	8,0	8,4	7,7	8,4	7,7	0,020	0,030	0,040	0,050	0,060	0,080		
																					0,100		



Anlage 9

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

S1-2500-N**1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)****1.1 Behälteraufbau**

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor hemesen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanten Minimalwerte
 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2500

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

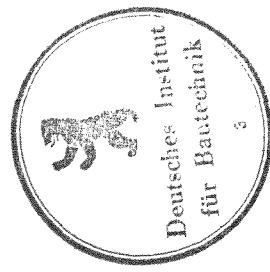
- 1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweizzeit $Q_{10} \geq 2 \text{ h}$
 1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmreaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \cdot \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3
(Einsatz-KALDNEs Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)
 1.2.3 Maßhaltigkeit bei Einsatz von abweichenden Nennweiten: Bei geringfügigen Abweichungen der Behälternennweiten vom Standard (zwischen 2500 und 2700, bzw. 2700 und 3000) Berechnung der Zwischenwerte Mindestvolumen und Mindestwassertiefe durch Interpolation

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R)-N

- 2.1 Reines Biofilmtreffen mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor
 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DBt
 2.3 Forderung von Sekundärschlamm aus der Nachklärung mittels separat gesteuerter Fördereinrichtung
 2.4 Bedarfsgerechte Schlammentsorgung

3. Bemessung WSB^(R)-N

Bemessungsgrundlagen Einwohner S1-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage		EWG (E) DN B10		mm 2500		mm 2500		mm 2500		mm 2500		mm 2500	
Einbaumaße	Gesamtvolumen	Standard	0,15 m	0,15	0,15	Standard	0,15	0,15	0,15	Standard	0,15	0,15	0,15
Höhe Bodenplatte B = 0,12-0,15 m	Konus Abdeckung	m		1,40	1,40	m	1,60	1,60	1,60	m	1,60	1,60	1,60
lichte Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m		1,45	1,45	m	1,70	1,70	1,70	m	1,70	1,70	1,70
lichte Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Konus Abdeckung	m		1,70	1,70	m	1,95	1,95	1,95	m	1,95	1,95	1,95
lichte Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m		1,55	1,55	m	1,75	1,75	1,75	m	1,75	1,75	1,75
lichte Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Abdeckplatte	m		1,70	1,70	m	1,95	1,95	1,95	m	1,95	1,95	1,95
lichte Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Abdeckplatte	m		1,95	1,95	m	2,20	2,20	2,20	m	2,20	2,20	2,20
lichte Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Abdeckplatte	m		0,90	0,90	m	0,90	0,90	0,90	m	0,90	0,90	0,90
Höhe Konus-Abdeckung K 0,55 bis 0,90 m	Standard	0,90 m		0,55	0,55	m	0,55	0,55	0,55	m	0,55	0,55	0,55
Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,70	Standard	0,55 m				m				m			
Einbauhohe EBH mit Konus	Standard			2,50	2,50	m	2,75	2,75	2,75	m	3,50	3,50	4,00
Einbauhohe EBH mit Abdeckplatte	Standard			2,40	2,40	m	2,65	2,65	2,65	m	3,40	3,40	4,15
tägl. Abwassermenge 150 L/(E d)				0,60	0,90	m	1,20	1,50	1,80	m	2,40	3,00	3,75
stdl. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)				0,06	0,09	m	0,12	0,15	0,18	m	0,24	0,30	0,38
tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ (E d)				0,24	0,36	m	0,48	0,60	0,72	m	0,96	1,20	1,50
tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (E d)	Zahl Kammern VK 1			0,20	0,30	m	0,40	0,50	0,60	m	0,80	1,00	1,25
tägl. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (E d)	Zahl Kammern VK ≥ 2			0,16	0,24	m	0,32	0,40	0,48	m	0,64	0,80	1,00

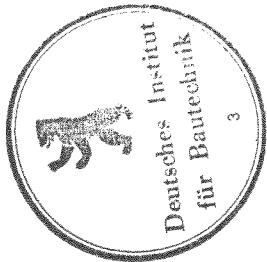


Anlage 10
 zur allgemeinen bauaufsichtlichen
 Zulassung Nr. 2-SS.6-64
 vom 02.08.2006

S1-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage		S1-2500-N		EWG (E)		6		8		10		12		16		20		25		30	
Bemessung		3K	DN BIO	mm	2500	2500	2500	mm	2500	2500	mm	2500	2500	mm	2500	2500	mm	2500	2500		
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min. inkl. Schlammtapel	m³		2,00	2,45	2,80	3,00	3,30	4,40	5,00	6,25	7,50									
	Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel	m³		2,83	2,83	2,83	3,30	3,30	4,41	5,00	6,26	7,51									
	Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel	m³		3,54	3,54	3,54	4,13	4,13	4,72	5,90	7,08	8,68									
	Nutzvolumen konstr. inkl. Schlammtapel	m³			2,95	2,95	2,95	3,54	3,54	4,72	5,31	6,49	7,67								
	Wassertiefe konstrukt.	m			1,25	1,25	1,25	1,50	1,50	2,00	2,25	2,75	3,25								
	Wassertiefe WT-VK _{min}	m			1,20	1,20	1,20	1,40	1,40	1,87	2,12	2,65	3,18								
	Wassertiefe WT-VK _{max}	m			1,50	1,50	1,50	1,75	1,75	2,00	2,50	3,00	3,50								
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min	einschl. Option Paraboloid	m³		0,96	0,96	0,96	1,19	1,19	1,72	2,01	2,61	3,21								
	Nutzvolumen max	m³			1,64	1,64	1,64	1,93	1,93	2,21	2,78	3,34	3,91								
	Wassertiefe WT-BIO _{min}	m			1,15	1,15	1,15	1,35	1,35	1,82	2,07	2,60	3,13								
	Wassertiefe WT-BIO _{max}	m			1,45	1,45	1,45	1,70	1,70	1,95	2,45	2,95	3,45								
	Biofilm - Trägeroberfläche min.	m²			162	155	222	229	274	277	337	420	516								
	Biofilm-Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung	m²			100	150	200	200	240	240	353	417	500								
	Flächenbelastung	g BSB ₅ / (m²·d)	max		≤ 2,0	≤ 2,0	≤ 2,0	≤ 2,5	≤ 2,5	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0								
	Füllgrad Biofilpträger 46 bis 55 %		K1 bzw. K2		0,46	0,44	0,44	0,55	0,55	0,79	0,96	1,20	1,48								
	TYP KALDNES		K1 bzw. K2		0,82	0,82	0,82	0,96	0,96	1,11	1,39	1,67	1,96								
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung	optional	nach Bedarf																		
Nachklärung	Nutzvolumen min	m³			1,10	1,10	1,10	1,34	1,34	1,91	2,21	2,85	3,49								
	Nutzvolumen max	m³			1,46	1,46	1,46	1,77	1,77	2,07	2,67	3,27	3,87								
	Wassertiefe WT-NK _{min}	m			1,10	1,10	1,10	1,30	1,30	1,77	2,02	2,55	3,08								
	Wassertiefe WT-NK _{max}	m			1,40	1,40	1,40	1,65	1,65	1,90	2,40	2,90	3,40								
	Mindestoberfläche	m²			1,13	1,13	1,13	1,13	1,13	1,13	1,13	1,13	1,13								
	Oberflächenbeschickung	m² min			0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70	0,70								
	Verweilzeit bei Nutzvolumen	≤ 0,4 m³/(m²·h)			0,05	0,08	0,11	0,13	0,16	0,21	0,26	0,33	0,40								
	Schlammabzug Nachklärung	(23,5) h			18,4	12,3	9,2	9,0	7,5	8,0	7,4	7,6	7,7								
		≥ 5 L/(E d)	min.		0,020	0,030	0,040	0,050	0,060	0,080	0,100	0,125	0,150								

Anlage 11

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-SS, 6-64
vom 02. 08. 2006



1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)

1.1 Behälteraufbau

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
- 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanter Minimalwerte
- 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
- 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2700

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

- 1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h

- 1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmreaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \cdot \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3

(Einsatz-KALDNEs Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

- 1.2.3 Maßhaltigkeit bei Einsatz von abweichenden Nennweiten: Bei geringfügigen Abweichungen der Behälternebenweiten vom Standard (zwischen 2500 und 2700, bzw. 2700 und 3000) Berechnung der Zwischenwerte Mindestvolumen und Mindestwassertiefe durch Interpolation

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R) - N

- 2.1 Reines Biofilmverfahren mit mobilen Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor

- 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt

- 2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater gesteuerter Fördereinrichtung

- 2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB^(R) - N

Bemessungsgrundlagen Einwohner

S1-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage

Einbaumaße	Geamtvolume		Standard	12	16	20	25	30	35
	Höhe Bodenplatte B = 0,12-0,15 m	Abdeckplatte							
		Standard	7,99	8,83	9,55	12,06	14,57	17,02	
lichte Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}		Abdeckplatte		0,15	0,15	0,15	0,15	0,15	0,15
lichte Behälterhöhe BH _{konstruktiv}		Abdeckplatte		1,62	2,00	2,21	2,66	3,11	3,55
lichte Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}		Abdeckplatte		1,93	2,08	2,21	2,66	3,11	3,55
Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60		Abdeckplatte	Standard	1,93	2,43	2,93	3,11	3,37	3,64
Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		0,55	0,55	0,55	0,55	0,55	0,55
tägl. Abwassermenge 150 L/(E·d)				2,63	2,78	2,91	3,36	3,81	4,25
stdl. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)				1,80	2,40	3,00	3,75	4,50	5,25
				0,18	0,24	0,30	0,38	0,45	0,53
				kg BSB ₅ / d	0,72	0,96	1,20	1,50	1,80
				Zahl Kammer VK	1	kg BSB ₅ / d	0,60	0,80	1,00
				Zahl Kammer VK	≥ 2	kg BSB ₅ / d	0,48	0,64	0,80
							1,00	1,20	1,40



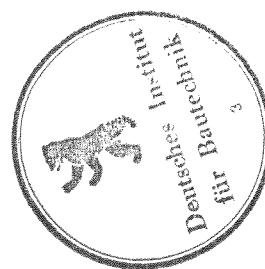
Anlage 12

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

S1-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage		S1-2700-N		EWG (E)		12		16		20		25		30		35	
Bemessung		3K	DN BIO	mm	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	2700	
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel		m³	3,30	4,40	5,00	6,25	7,50	8,75								
	Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel		m³	3,35	3,35	5,00	6,26	7,52	8,75								
	Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel		m³	4,22	5,62	7,02	7,52	8,25	9,36								
	Wassertiefe WT-VK _{min}		m	1,20	1,58	1,79	2,24	2,69	3,13								
	Wassertiefe WT-VK _{max}		m	1,51	2,01	2,51	2,69	2,95	3,22								
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min		m³	1,05	1,05	1,85	2,47	3,08	3,68								
	Nutzvolumen max		m³	1,99	2,67	3,36	3,60	3,96	4,32								
	Wassertiefe WT-BIO _{min}	einschl. Option Paraboloid	m	1,15	1,15	1,74	2,19	2,64	3,08								
	Wassertiefe WT-BIO _{max}		m	1,46	1,96	2,46	2,64	2,90	3,17								
	Biofilm - Trägeroberfläche min.		m²	241	180	337	423	507	593								
	Biofilm - Trägeroberfläche theoretisch min. für max. Flächenbelastung		m²	240	267	333	417	500	583								
	Flächenbelastung	bei Nutzvolumen BIO-min max	g BSB _s / (m²·d)	≤ 2,5	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0								
	Füllgrad Biofilmträger 46 bis 55 %	K1 bzw. K2	m³ min	0,48	0,51	0,96	1,21	1,45	1,69								
	TYP KALDNES	K1 bzw. K2	m³ max	1,00	1,34	1,68	1,80	1,98	2,16								
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung	optional	nach Bedarf														
Nachklärung	Nutzvolumen min		m³	1,34	1,34	2,18	2,81	3,45	4,07								
	Nutzvolumen max		m³	1,78	2,49	3,19	3,45	3,82	4,20								
	Wassertiefe WT-NK _{min}		m	1,10	1,10	1,69	2,14	2,59	3,03								
	Wassertiefe WT-NK _{max}		m	1,41	1,91	2,41	2,69	2,85	3,12								
	Mindesoberfläche	A _{NK} konstruktiv	m²	1,36	1,36	1,36	1,36	1,36	1,36								
		A _{NK} = Q ₁₀ /q _f	m² min	0,70	0,70	0,75	0,94	1,13	1,31								
	Oberflächenbeschickung	q _f =Q ₁₀ /A _{NK}	m³/(m²·h)	≤ 0,4	0,13	0,18	0,22	0,27	0,33	0,38							
	Vereilzeit bei Nutzvolumen	t _{NK} =V _{NK} /Q ₁₀	h	(≥ 3,5)	9,9	8,3	7,3	7,5	7,7	7,8							
	Schlammabzug Nachklärung	≥ 5 L/(E·d)	min.	m³/d	0,060	0,080	0,100	0,125	0,150	0,175							

Anlage 13

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55, 6-64
vom 02.08.2006



SZ-2250-N
1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)

1.1 Behälteraufbau

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
- 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanter Minimalwerte
- 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
- 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2250

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

- 1.2.1 Volumen Schlammasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h
- 1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmmakers - Nutzvolumen: Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \cdot \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3

(Einsatz-KALDNEs Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R) - N

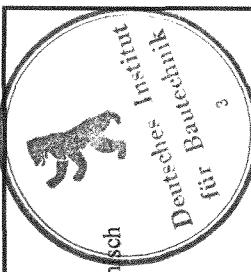
- 2.1 Reines Biofilmverfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor
- 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt
- 2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater Fördereinrichtung
- 2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB^(R) - N

Bemessungsgrundlagen Einwohner

SZ-WSB Klasse N Beton-Einbehälteranlage mit Zusatzbehälter

Einbaumasse	SZ-2250-N			EWG (E)	12	16	20				
	1K	DN Z									
		DN BIO	mm								
Bodenplatte	3K	Standard	0,12	m	0,12	0,12	0,12				
1. Behälter Konus	Höhe Bodenplatte $H_B = 0,12 - 0,16 \text{ m}$	Konus Abdeckung	m	1,49	1,49	1,49	1,49				
	lichte Behälterhöhe BH_{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m	1,55	1,55	1,55	1,55				
	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	m	1,80	1,80	1,80	1,80				
2. Behälter Konus	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m	1,49	1,84	1,84	1,84				
	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	m	1,55	1,80	2,05	2,05				
Abdeckung	lichte Behälterhöhe BH_{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m	1,80	2,06	2,30	2,30				
	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m	1,80	2,06	2,30	2,30				
Einbauhöhe 1. Behälter	Höhe Konus-Abdeckung K 0,65 bis 0,90 m	Standard	0,64	m	0,61	0,61	0,61				
	Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	0,50	m	0,50	0,50	0,50				
Einbauhöhe 2. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard		m	2,28	2,28	2,28				
	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard		m	2,17	2,17	2,17				
V-Zwischenwände	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard		m	2,28	2,53	2,78				
Ist subtrahiert	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard		m	2,17	2,42	2,67				
	tägl. Abwassermenge 150 L/(E·d)			m/d	1,80	2,40	3,00				
	stdl. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)			m/h	0,18	0,24	0,30				
	tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (E·d)			kg BSB ₅ / d	0,72	0,96	1,20				
	tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (E·d)			kg BSB ₅ / d	0,60	0,80	1,00				
	tägl. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (E·d)			kg BSB ₅ / d	0,48	0,64	0,80				
Zahl Kammern VK	1										
Zahl Kammern VK	≥ 2										



Anlage 14
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. 2-55.6-64
vom 02.08.2006

		SZ-2250-N		EWG (E)		12	16	20
		DN Z	mm	DN BIO	mm			
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	gesamt	m ³	3,30	4,40	5,00
	Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	gesamt	m ³	7,06	7,73	7,73
	Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	gesamt	m ³	8,89	9,36	9,84
	Wassertiefe WT-VK_{min}	1. Behälter	m	1. Behälter	m	1,20	1,20	1,20
	Wassertiefe WT-VK_{max}	1. Behälter	m	1. Behälter	m	1,51	1,51	1,51
	Wassertiefe WT-VK_{min}	2. Behälter	m	2. Behälter	m	1,20	1,55	1,55
	Wassertiefe WT-VK_{max}	2. Behälter	m	2. Behälter	m	1,51	1,76	2,01
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min einschl. Option Paraboloid	2. Behälter	m ³	0,87	1,19	1,19		
	Nutzvolumen max	2. Behälter	m ³	1,38	1,61	1,61	1,84	
	Wassertiefe WT-BIO_{min}	2. Behälter	m	1,20	1,55	1,55		
	Wassertiefe WT-BIO_{max}	2. Behälter	m	1,51	1,76	2,01		
	Biofilm - Trägeroberfläche min.	m ²		200	279	279		
	Biofilm - Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung bei Nutzvolumen BIO-min	m ²	g BSB ₆ / (m ² ·d)	192	213	213	267	
	Flächenbelastung	max		≤ 2,5	≤ 3,0	≤ 3,0		
	Füllgrad Biofilmiträger 46 bis 55 %	K1 bzw. K2	m ³ min	0,40	0,56	0,56		
	Typ KALDNES	K1 bzw. K2	m ³ max	0,69	0,81	0,92		
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung optional	nach Bedarf						
Nachklärung	Nutzvolumen min	m ³		0,93	1,27	1,27		
	Nutzvolumen max	m ³		1,23	1,47	1,72		
	Wassertiefe WT-NK_{min}	m		1,16	1,50	1,50		
	Wassertiefe WT-NK_{max}	m		1,46	1,71	1,71	1,96	
	Mindestoberfläche	m ²		0,92	0,92	0,92		
	A_{NK} konstruktiv A_{NK} = Q10/qf	m ² min		0,70	0,70	0,75		
	Oberflächenbeschickung	q _f =Q ₁₀ /A _{NK}	m ³ /(m ² ·h)					
	Verweilezeit bei Nutzvolumen	t _{NK} =V _{NK} /Q ₁₀	(≥3,6) h	0,20	0,26	0,33		
	Schlammadzug Nachklärung	min.	m ³ /d	5,2	4,2	4,2		
				0,060	0,080	0,100		

Anlage 15

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. 2-55, 6-64
vom 02.08.2006



1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)

1.1 Behälteraufbau

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufung bzw. monolithisch
- 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanten Minimalwerte
- 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
- 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2500

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

- 1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h
- 1.2.2 Keinwerte Biofiltratager: 46 bis 55 Vol% des Biofiltratorktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \cdot \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3
- 1.2.3 Maßhaltigkeit bei Einsatz von abweichenden Nennweiten: Bei geringfügigen Abweichungen der Behälternnenweiten vom Standard (zwischen 2500 und 2700, bzw. 2700 und 3000) Berechnung der Zwischenwerte Mindestvolumen und Mindestwassertiefe durch Interpolation

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R) - N

- 2.1 Reines Biofilerverfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschamm in den Biofilmreaktor
- 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt
- 2.3 Förderung von Sekundärschlamm aus der Nachklärung mittels separater Fördereinrichtung
- 2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB^(M) - N

		SZ-2500-N		EWG (E)		DN Z		DN BIO		DN		2500		2500															
		1K		3K		mm		mm		mm		mm		mm															
Einbaumasse																													
1. Behälter Konus																													
1. Behälter Abdeckplatte																													
2. Behälter Konus																													
2. Behälter Abdeckplatte																													
Abdeckung																													
V-Zwischenwände ist subtrahiert																													
1. Behälter		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
2. Behälter		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															
V-Zwischenwände ist subtrahiert		Einbauhöhe EBH mit Konus		Standard		DN 2500		0,90		m		0,90		0,90															
Einbauhöhe		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte		Standard		DN 2000		0,88		m		0,88		0,88															

		SZ-2500-N	EWG (E)		12	16	20	25	30
		DN Z	mm	2000	2000	2000	2000	2000	2000
		DN BIO	mm	2500	2500	2500	2500	2500	2500
Grobentschlammung									
Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel				3,30	4,40	5,00	6,25	7,50	
Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel				6,60	6,60	6,60	7,03	7,66	
Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel				9,45	8,96	9,90	10,04	10,04	
Wassertiefe WT-VK _{min}		1. Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	
Wassertiefe WT-VK _{max}		1. Behälter	m	1,73	1,65	1,65	1,73	1,73	
Wassertiefe WT-VK _{min}		2. Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,38	1,60	
Wassertiefe WT-VK _{max}		2. Behälter	m	1,70	1,60	2,50	1,95	1,95	
Biofilmreaktor									
Nutzvolumen min	einschl. Option Paraboloid			0,96	0,96	0,96	1,17	1,42	
Nutzvolumen max				1,87	1,76	2,78	2,15	1,87	
Wassertiefe WT-BIO _{min}				1,15	1,15	1,15	1,33	1,55	
Wassertiefe WT-BIO _{max}				1,65	1,55	2,45	1,90	1,90	
Biofilm - Trägeroberfläche min.				222	222	287	333	400	
Biofilm - Trägeroberfläche theoretisch min. für max. Flächenbelastung				192	213	267	333	400	
Flächenbelastung	bei Nutzvolumen BIO-min	max	g BSB ₆ / (m ² d)	≤ 2,5	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	
Füllgrad Biofilmlinie 46 bis 55 %	K1 bzw. K2			0,44	0,44	0,53	0,67	0,80	
TYP KALDNESS	K1 bzw. K2			0,94	0,88	1,39	1,08	0,94	
Paraboloid zur Volumenverkleinerung	optional								
Nachklärung									
Nutzvolumen min				1,10	1,10	1,10	1,32	1,59	
Nutzvolumen max				1,71	1,69	2,67	2,01	2,01	
Wassertiefe WT-NK _{min}				1,10	1,10	1,10	1,28	1,50	
Wassertiefe WT-NK _{max}				1,60	1,50	2,40	1,85	1,85	
Mindestoberfläche	A _{NK} konstruktiv			1,13	1,13	1,13	1,13	1,13	
	A _{NK} =Q10/q ₁ min			0,70	0,70	0,76	0,94	1,13	
Oberflächenbeschickung	q ₁ =Q ₁₀ /A _{NK}	≤ 0,4	m ³ (m ² h)	0,16	0,21	0,26	0,33	0,40	
Vervelzeit bei Nutzvolumen	t _{NK} =V _{NK} /Q ₁₀	(≥ 3,5)	h	6,1	4,6	3,7	3,5	3,5	
Schlammabzug Nachklärung	≥ 6 L/(E d)	min.	m ³ d	0,060	0,080	0,100	0,125	0,150	

Anlage 17

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-SS.6-64
vom 02.08.2006



1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)

1.1 Behälteraufbau

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
- 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanter Minimalwerte
- 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
- 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2250

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

1.2.1 Volumen Schlammmasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h

1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmreaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3

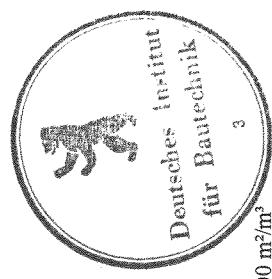
(Einsatz-KALDNEs Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

2. Verfahrensprinzipien WSB^(R)-N

Bemessungsgrundlagen Einwohner S2-WSB Klasse N Beton-Zweibeihälteranlage

Einbaumaße	S2-2250-N		EWG (E)	DN VK	DN BIO/NK	mm	mm	mm	35	40	45
	1K	3K									
	Standard	Standard									
Bodenplatte	Gesamtvolumen	1. Behälter	5,65	7,02	8,18	9,34	10,50	11,66			
	Gesamtvolumen	2. Behälter	4,36	5,32	5,32	5,32	6,27	6,27			
	Höhe Bodenplatte $H_{Bp} = 0,12\text{-}0,15 \text{ m}$	Standard	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12	0,12		
1. Behälter VK	lichte Behälterhöhe BH_{min} bei $WT \cdot VK_{min}$	Konus Abdeckung	1,63	1,96	2,30	2,63	2,97	3,30			
Konus	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	1,80	2,05	2,30	2,80	3,05	3,30			
2. Behälter BIO/NK	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei $WT \cdot VK_{max}$	Konus Abdeckung	2,05	2,30	2,55	3,05	3,30	3,30			
Konus	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	1,49	1,49	1,58	1,77	1,95				
Abdeckung	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei $WT \cdot VK_{max}$	Konus Abdeckung	1,55	1,80	1,80	2,05	2,05	2,30			
	Höhe Konus-Abdeckung K 0,55 bis 0,90 m	Standard	1,80	2,05	2,05	2,05	2,30	2,30			
	Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61			
Einbauhöhe	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50			
1. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m	2,53	2,78	3,03	3,53	3,78	4,03		
2. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m	2,42	2,67	2,92	3,42	3,67	3,92		
V-Zwischenwände	tags. Abwassermenge 150 L/(Ed)		m³/d	3,00	3,75	4,50	5,25	6,00	6,75		
ist subtrahiert	stdl. Abwassermenge Q_{10} (ohne BW)		m³/h	0,30	0,38	0,45	0,53	0,60	0,68		
	tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (Ed)		kg BSB ₅ / d	1,20	1,50	1,80	2,10	2,40	2,70		
	tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (Ed)		kg BSB ₅ / d	1,00	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25		
	tags. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₅ / (Ed)		kg BSB ₅ / d	0,80	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80		
	Zahl Kammern VK										
	≥ 2										

Anlage 18
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-SS. 6-64
vom 02.08.2006



S2-WSB Klasse N Beton-Zweibehälteranlage		S2-2250-N		EWG (E)		20		25		30		35		40		45	
Bemessung		1K	DN VK	mm	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	
Grobentschlammung		3K	DN BIO/NK	mm	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	
Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel			gesamt	m³	5,00	6,25	7,50	8,75	10,00	11,25							
Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel			gesamt	m³	5,01	6,25	7,52	8,75	10,02	11,26							
Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel			gesamt	m³	6,98	7,52	8,45	10,32	11,26	12,82							
Wassertiefe WT-NK _{min}			1. Behälter	m	1,34	1,67	2,01	2,34	2,68	3,01							
Wassertiefe WT-NK _{max}			1. Behälter	m	1,76	2,01	2,26	2,76	3,01	2,76							
Nutzvolumen min	einschl. Option Paraboloid	2. Behälter	m³	1,83	1,83	2,29	2,00	2,37	2,71								
Nutzvolumen max	2. Behälter	m³	2,88	3,36	3,36	3,36	3,84	3,84									
Wassertiefe WT-BIO _{min}	2 Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,20	1,29	1,48	1,66								
Wassertiefe WT-BIO _{max}	2 Behälter	m	1,51	1,76	1,76	1,76	1,76	2,01	2,01	2,01							
Biofilm - Trägeroberfläche min			m²	295	295	527	461	544	623								
Biofilm - Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung			m²	287	333	400	467	533	600								
Flächenbelastung	bei Nutzvolumen BIO-min	max	g BSB ₅ / (m²·d)		≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0							
Füllgrad Biofilträger 46 bis 55 %	K1 bzw. K2		m³/min	0,84	0,84	1,05	0,92	1,09	1,25								
TYP KALDNE5	K1 bzw. K2		m³/max	1,44	1,68	1,68	1,68	1,68	1,92								
Paraboloid zur Volumenverkleinerung	optional		nach Bedarf														
Nutzvolumen min	2. Behälter	m³		1,84	1,84	2,02	2,38	2,72									
Nutzvolumen max	2. Behälter	m³		2,44	2,91	2,91	3,39	3,39									
Wassertiefe WT-NK _{min}	2. Behälter	m		1,15	1,15	1,24	1,43	1,61									
Wassertiefe WT-NK _{max}	2. Behälter	m		1,46	1,71	1,71	1,71	1,96	1,96								
Mindestoberfläche	A _{NK} konstruktiv	m²		1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91								
	A _{NK} = Q10/q _f	m²/min		0,75	0,94	1,13	1,31	1,50	1,69								
Oberflächenbeschickung	q _f =Q ₁₀ /A _{NK}	≤ 0,4	m³/(m²·h)	0,16	0,20	0,24	0,27	0,31	0,35								
Verweilzeit bei Nutzvolumen	t _{WZ} =V _{NW} /Q ₁₀	(≥ 3,5)	h	6,1	4,9	4,1	3,8	4,0	4,0								
Schlammabzug Nachklärung	≥ 5 L/(E·d)	min.	m³/d	0,100	0,125	0,150	0,175	0,200	0,225								

Anlage 19

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55,6-64
vom 02.08.2006



S2-2500-2250-N**1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)****1.1 Behälteraufbau**

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanter Minimalwerte
 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2250 / 2500

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

- 1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2 \text{ h}$
 1.2.2 Kennwerte Biofilmlträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmlreaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \cdot \text{d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3
 (Einsatz-KA LDNES Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

2. Verfahrensprinzipien WSB (R) - N

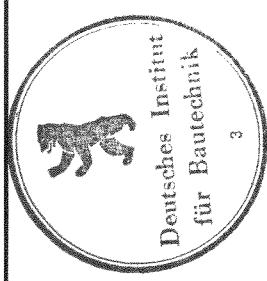
- 2.1 Reines Biofilm verfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmlreaktor
 2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt
 2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater Fördereinrichtung
 2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Bemessung WSB (K) - N

		S2-2500-2250-N		EWG (E)			
		1K	DN VK	20	25	30	35
		3K	DN BIO/NK	2500	2500	2500	2500
Einbaumaße							
Bodenplatte	Gesamtvolumen	Standard	Standard	5,85	7,02	8,18	9,02
	Gesamtvolumen	1. Behälter	Standard	4,36	5,32	5,32	6,27
		2. Behälter	Standard	0,12	0,12	0,12	0,12
1. Behälter VK Konus	Höhe Bodenplatte $H_{bp} = 0,12 \text{ - } 0,15 \text{ m}$	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,49	1,64	2,30	2,18
	lichte Behälterhöhe BH_{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,55	1,80	2,05	2,30
	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,80	2,05	2,30	2,55
	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,80	2,05	2,30	2,80
2. Behälter BIO/NK Konus	lichte Behälterhöhe BH_{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,49	1,49	1,58	1,77
	lichte Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,55	1,80	1,80	2,05
	lichte Behälterhöhe BH_{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	Konus Abdeckung	1,80	2,05	2,05	2,30
Abdeckung	Höhe Konus-Abdeckung K 0,55 bis 0,90 m	Standard	0,61	0,61	0,61	0,61	0,61
	Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	0,50	0,50	0,50	0,50	0,50
Einbauhöhe 1. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m	2,28	2,53	2,78	3,03
	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m	2,17	2,42	2,67	2,92
Einbauhöhe 2. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m	2,28	2,53	2,53	2,78
	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m	2,17	2,42	2,42	2,67

Anlage 20

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
 Zulassung Nr. **2-55.6-64**
 vom **02.08.2006**



3

S2-WSB Klasse N Beton Zweibehälteranlage Bemessung		S2-2500-2250-N		EWG (E)		20	25	30	35	40	45	50
		1K	DN VK	mm	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	
		3K	DN BIO/NK mm	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	
V-Zwischenwände ist subtrahiert					m³/d	3,00	3,75	4,50	5,25	6,00	6,75	7,50
tägl. Abwassermenge 150 L/(E·d) stdl. Abwassermenge Q_{10} (ohne BW)					m³/h	0,30	0,38	0,45	0,53	0,60	0,68	0,75
tägl. Schmutzfracht 60 g BSB _s / (E·d)					kg BSB _s / d	1,20	1,50	1,80	2,10	2,40	2,70	3,00
tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB _s / (E·d) Zahl Kammen VK					kg BSB _s / d	1,00	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50
tägl. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB _s / (E·d) Zahl Kammen VK					kg BSB _s / d	0,80	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00
Grobentschlammung					gesamt	5,00	6,25	7,50	8,75	10,00	11,25	12,50
Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel					gesamt	5,58	6,27	7,52	8,78	10,04	11,29	12,50
Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel					gesamt	7,02	8,18	9,34	10,50	11,66	12,82	13,99
Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel					gesamt	1,20	1,35	2,01	1,89	2,16	2,43	2,69
Wassertiefe WT-VK _{min}					1. Behälter	m	1,51	1,76	2,01	2,26	2,51	2,76
Wassertiefe WT-VK _{max}					1. Behälter	m	2,88	3,36	3,36	3,36	3,84	3,84
Biofilmbioreaktor					2. Behälter	m³	1,20	1,20	1,29	1,48	1,66	1,61
Nutzvolumen min					2. Behälter	m	1,51	1,76	1,76	2,01	2,01	2,26
Nutzvolumen max					2. Behälter	m	2,67	3,33	4,00	4,67	533	600
Wassertiefe WT-BIO _{min}					2. Behälter	m	2,67	3,30	3,30	3,30	3,30	3,30
Wassertiefe WT-BIO _{max}					2. Behälter	m	2,67	3,30	3,30	3,30	3,30	3,30
Biofilm - Trägeroberfläche min					2. Behälter	m²	295	333	421	471	544	623
Biofilm-Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung					2. Behälter	m²	267	333	400	467	533	600
Flächenbelastung					2. Behälter	m²	267	333	400	467	533	600
Füllgrad Biofilsträger 46 bis 55 %					2. Behälter	m²	267	333	400	467	533	600
TYP KALDNES					2. Behälter	m²	267	333	400	467	533	600
Nachklärung					optional							
Paraboloid zur Volumenverkleinerung					nach Bedarf							
Nutzvolumen min					2. Behälter	m³	1,84	1,84	2,02	2,38	2,72	2,63
Nutzvolumen max					2. Behälter	m³	2,44	2,91	2,91	3,39	3,39	3,87
Wassertiefe WT-NK _{min}					2. Behälter	m	1,15	1,15	1,15	1,24	1,43	1,61
Wassertiefe WT-NK _{max}					2. Behälter	m	1,46	1,71	1,71	1,71	1,96	2,21
Mindestoberfläche					A _{NK} konstruktiv	m²	1,91	1,91	1,70	1,91	1,91	1,91
Oberflächenbeschickung					A _{NK} = Q10/qf	m² min	0,76	0,94	1,13	1,31	1,50	1,69
Verweizzeit bei Nutzvolumen					q = Q ₁₀ /A _{NK}	≤ 0,4	0,16	0,20	0,24	0,27	0,31	0,39
Schlammanzug Nachklärung					t _{NK} = V _{NK} /Q ₁₀	(≥ 5,5)	h	6,1	4,9	4,1	3,8	4,0
					min.	m³/d	0,100	0,125	0,150	0,175	0,200	0,225



Anlage 21

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

S2-2500.3000-2500-N
1. Grundlagen Benennung (vgl. auch Tabellen Benennungsprinzipien)

- 1.1 Behälteraufbau
 1.1.1 Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte; nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
 1.1.2 Maße: Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevanten Minimalwerte
 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2500 / 2700 / 3000

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

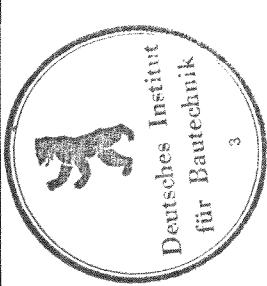
- 1.2.1 Volumen Schlammasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h
 1.2.2 Kennwerte Biofilmlängiger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmaktors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: $\leq 3 \text{ g BSB}_5 / \text{m}^2 \text{ d}$; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m^2/m^3
 1.2.3 Maßhaltigkeit bei Einsatz von abweichenden Nennweiten: Bei geringfügigen Abweichungen der Behältermaßen vom Standard (zwischen 2500 und 2700, bzw. 2700 und 3000) Berechnung der Zwischenwerte Mindestvolumen und Mindestwassertiefe durch Interpolation

2. Verfahrensprinzipien WSB (R) - N

		S2-2500.3000-2500-N						EWG (E)					
		DN		VK		mm		DN		VK		mm	
Einbaumaße	Gesamtvolumen	Standard	m^3	Standard	m^3	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500
	Gesamtvolumen	Standard	m^3	Standard	m^3	2600	2600	2600	2600	2600	2600	2600	2600
Bodenplatte	Höhe Bodenplatte B	= 0,12- 0,16 m		Standard	0,15	m	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500
1. Behälter	lichte Behälterhöhe BH min bei WT-VK min	Konus Abdeckung	m	1,65	1,82	2,09	2,36	2,63	2,91	2,91	2,91	2,91	2,91
	lichte Behälterhöhe BH max bei WT-VK max	Konus Abdeckung	m	1,70	1,95	2,20	2,51	2,78	3,06	3,20	3,20	3,20	3,20
1. Behälter	lichte Behälterhöhe BH min bei WT-VK min	Abdeckplatte	m	1,95	2,20	2,45	2,70	2,95	3,20	3,20	3,20	3,20	3,20
	lichte Behälterhöhe BH max bei WT-VK max	Abdeckplatte	m	1,95	2,20	2,45	2,70	2,95	3,20	3,20	3,20	3,20	3,20
2. Behälter	lichte Behälterhöhe BH min bei WT-VK min	Konus Abdeckung	m	1,45	1,48	1,45	1,45	1,48	1,48	1,48	1,48	1,48	1,48
	lichte Behälterhöhe BH max bei WT-VK max	Konus Abdeckung	m	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70
2. Behälter	lichte Behälterhöhe BH min bei WT-VK min	Abdeckplatte	m	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60	1,60
	lichte Behälterhöhe BH max bei WT-VK max	Abdeckplatte	m	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70	1,70
Abdeckung	Höhe Konus-Abdeckung K 0,55 bis 0,90 m	Standard bei DN 2500	0,90	m	0,90	0,90	0,90	0,90	0,90	0,90	0,90	0,90	0,90
	Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	0,65	m	0,65	0,65	0,65	0,65	0,65	0,65	0,65	0,65	0,65
Einbauhöhe	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard		2,76	3,00	3,25	3,60	3,76	4,00	4,26	4,26	4,26	4,26
1. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard		2,40	2,65	2,90	3,40	3,65	3,90	3,90	3,90	3,90	3,90
Einbauhöhe	Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard		2,76	2,76	2,76	2,76	2,76	3,00	3,00	3,00	3,00	3,00
2. Behälter	Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard		2,40	2,40	2,40	2,40	2,40	2,90	2,90	2,90	2,90	2,90

Anlage 22

Zulassung Nr. 2-55, 6-64
 vom 02.08.2006



Zur allgemeinen bauaufsichtlichen

2.1 Reines Biofilmtank ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmaktor

2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DBT

2.3 Förderung von Sekundärschlamm von der Nachklärung mittels separater gesteuerter Förderereinrichtung

2.4 Bedarfsgerechte Schlammensorgung

3. Benennung WSB (R) - N

S2-WSB Klasse N Beton-Zweibehalteranlage		S2-2500-3000-2500		EWG (E)		25		30		35		40		45		50		53		
Bemessung						mm		mm		mm		mm		mm		mm		mm		
V-Zwischenwände ist subtrahiert	tägl. Abwassermenge 160 L/(E·d) std. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)					2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	3000	3000	3000	3000	
	tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (E·d)					2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	2500	
	tägl. Schmutzfracht nach VK 50 g BSB ₅ / (E·d)					kg BSB ₅ / d	0,38	0,46	0,53	0,60	0,68	0,75	0,80	0,85	0,93	0,90	0,98	0,76	0,76	
	tägl. Schmutzfracht nach VK 49 g BSB ₅ / (E·d)					kg BSB ₅ / d	1,50	1,80	2,10	2,40	2,70	3,00	3,18	3,80	2,10	2,40	2,70	3,00	3,18	
	Zahl Kammern VK	1				kg BSB ₅ / d	1,25	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,65	1,50	1,75	2,00	2,25	2,50	2,65	
	Zahl Kammern VK	≥ 2				kg BSB ₅ / d	1,00	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00	2,12	1,20	1,40	1,60	1,80	2,00	2,12	
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel					Gesamt	m ³	6,25	7,50	8,75	10,00	11,25	12,50	13,25	7,50	8,75	10,00	11,25	12,50	13,25
	Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel					gesamt	m ³	6,25	7,50	8,75	10,00	11,24	12,54	12,64	8,08	8,62	10,03	11,24	12,62	13,26
	Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel					gesamt	m ³	6,94	9,25	10,41	11,67	12,73	13,88	13,88	8,08	8,62	12,79	12,79	14,47	16,16
	Wassertiefe WT-VK _{min}					1. Behälter	m	1,35	1,62	1,89	2,16	2,43	2,71	2,71	1,20	1,28	1,49	1,87	1,86	1,97
	Wassertiefe WT-VK _{max}					1. Behälter	m	1,76	2,00	2,25	2,60	2,86	3,00	3,00	1,66	1,66	1,90	1,90	2,16	2,40
Biofilmbreaktor	Nutzvolumen min					einschl. Option Paraboloid	2. Behälter m ³	2,15	2,15	2,22	2,51	2,51	2,15	2,15	2,22	2,22	2,51	2,51	2,62	2,62
	Nutzvolumen max					ohne Paraboloid	2. Behälter m ³	4,01	4,01	4,01	4,01	4,37	4,37	4,37	2,83	2,83	3,66	4,26	4,84	4,84
	Wassertiefe WT-BIO _{min}					2. Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,23	1,35	1,35	1,35	1,20	1,20	1,23	1,35	1,40	1,40
	Wassertiefe WT-BIO _{max}					2. Behälter	m	1,70	1,70	1,70	1,70	1,86	1,86	1,86	1,66	1,66	1,80	2,06	2,06	2,06
	Biofilm - Trägeroberfläche min.					m ²	347	403	495	600	677	677	677	403	495	538	600	677	709	
	Biofilm - Trägeroberfläche theoretisch min.					m ²	338	400	467	533	600	667	707	400	467	533	600	667	707	
	Flächenbelastung bei Nutzvolumen BIO-min					m ³ / min	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	
	Füllgrad Biofilmbreaker 46 bis 65 %					m ³ / min	0,99	1,16	0,99	1,08	1,20	1,35	1,35	1,16	0,99	1,08	1,20	1,35	1,42	
	TYP KALDNE					m ³ / max	2,01	2,01	2,01	2,01	2,18	2,18	2,18	1,42	1,42	1,83	2,12	2,42	2,42	
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung optional					nach Bedarf														
Nachklärung	Nutzvolumen min					2. Behälter m ³	2,32	2,32	2,32	2,39	2,67	2,67	2,32	2,32	2,39	2,39	2,67	2,67	2,79	
	Nutzvolumen max					2. Behälter m ³	3,50	3,50	3,50	3,50	3,50	3,50	3,50	3,86	3,86	3,14	3,14	3,73	4,32	
	Wassertiefe WT-NK _{min}					2. Behälter m	1,15	1,15	1,15	1,18	1,30	1,30	1,30	1,15	1,15	1,18	1,30	1,35	1,35	
	Wassertiefe WT-NK _{max}					2. Behälter m	1,66	1,66	1,66	1,66	1,80	1,80	1,80	1,50	1,50	1,76	2,00	2,00	2,00	
	Mindesoberfläche					m ²	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	2,36	
	A _{NK} konstruktiv A _{NK} = Q ₁₀ / q _f					m ² / min	0,94	1,13	1,31	1,60	1,69	1,88	1,99	1,13	1,31	1,60	1,69	1,88	1,99	
	Oberflächenbeschleierung q _f = Q ₁₀ / A _{NK}					m ³ / (m ² · h)	0,16	0,19	0,22	0,26	0,29	0,32	0,32	0,19	0,22	0,25	0,29	0,32	0,34	
	Verweilzeit bei Nutzvolumen t _{NK} = V _{NK} / Q ₁₀					h	(≥ 3,6)	6,2	5,1	4,4	3,9	3,6	3,4	5,1	4,4	3,9	3,6	3,6	3,6	
	Schlammabzug Nachklärung ≥ 6 L/(E·d)					min.	m ³ /d	0,125	0,150	0,175	0,200	0,225	0,250	0,266	0,150	0,175	0,200	0,225	0,250	

Anlage 23

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006



1. Grundlagen Bemessung (vgl. auch Tabellen Bemessungsprinzipien)

1.1 Behälteraufbau

- 1.1.1 Maße Konstruktion: Ringbauweise, Abdeckung Konus o. Platte, nach DIN-relevanten Grenzwerten mit Standard - Ein-Auslaufring bzw. monolithisch
- 1.1.2 Maße Minimum: monolithischer Behälteraufbau, Biofilmreaktor bemessen mit Paraboloid (optional), Einhaltung DIN-relevant Minimalwerte
- 1.1.3 Maße Maximum: Maße Maximum ergeben sich aus Erhöhung der Wassertiefe Grobentschlammung - konstruktiv um 250 mm
- 1.1.4 Einsatz von Behältern mit den Nennweiten ca. 2250

1.2 Verfahrenstechnische Grenzwerte

1.2.1 Volumen Schlammtasche Grobentschlammung max. 80 Vol% des Nutzvolumens bzw. Verweilzeit $Q_{10} \geq 2$ h

1.2.2 Kennwerte Biofilmträger: 46 bis 55 Vol% des Biofilmtrektors - Nutzvolumen; Flächenbelastung: ≤ 3 g BSB₅ / m² d; spez. Oberfläche Träger: 300 bis 500 m²/m³

(Einsatz-KA LDNES Träger K1 bzw. K2 bzw. Gemisch K1/K2)

2. Verfahrensprinzipien WSB_(R) - N

2.1 Reines Biofilmverfahren mit mobilem Träger ohne Rückführung von Belebtschlamm in den Biofilmreaktor

2.2 Grobentschlammung mit spez. Volumen je Einwohner nach Vereinbarung mit dem DIBt

2.3 Förderung von Sekundärslamm aus der Nachklärung mittels separater Fördereinrichtung

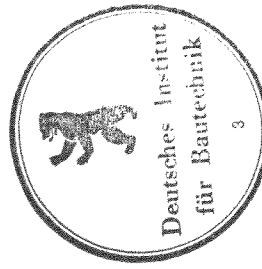
2.4 Bedarfsgerechte Schlammensortierung g

3. Bemessung WSB_(R) - N

Bemessungsgrundlagen Einwohner		S3-2250-N		EWG (E)		20		25		30		35		40		45		50		
		1K		DIN VK		2250														
		2K		DIN VK		2250														
		2K		DIN BIO		2250														
Einbaumaße		1.+2. Behälter	Standard	m ³		9,82		9,82		9,82		9,82		11,77		11,77		13,31		
		3. Behälter	Standard	m ³		4,36		5,32		6,32		6,32		6,27		6,27		7,23		
Bodenplatte		Höhe Bodenplatte H _{sp}	= 0,12- 0,15 m	Standard	m	0,12		0,12		0,12		0,12		0,12		0,12		0,12		
1. Behälter VK Konus		Ichige Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m		1,49		1,49		1,49		1,49		1,55		1,55		1,74		
		Ichige Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Konus Abdeckung	m		1,55		1,55		1,55		1,55		1,80		1,80		1,90		
2. Behälter VK Konus		Ichige Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m		1,80		1,80		1,80		1,80		2,05		2,05		2,39		
		Ichige Behälterhöhe BH _{konstruktiv}	Konus Abdeckung	m		1,55		1,55		1,55		1,55		1,80		1,80		3,05		
		Ichige Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m		1,80		1,80		1,80		1,80		2,05		1,80		2,39		
3. Behälter BIO/NK Konus		Ichige Behälterhöhe BH _{min} bei WT-VK _{min}	Konus Abdeckung	m		1,49		1,49		1,49		1,49		1,55		1,55		1,95		
		Ichige Behälterhöhe konstruktiv	Konus Abdeckung	m		1,55		1,80		1,80		1,80		2,05		2,05		2,30		
		Ichige Behälterhöhe BH _{max} bei WT-VK _{max}	Konus Abdeckung	m		1,80		2,05		2,05		2,05		2,30		2,30		2,55		
Abdeckung		Höhe Konus-Abdeckung K 0,66 bis 0,90 m	Standard	m	0,61		0,61		0,61		0,61		0,61		0,61		0,61		0,61	
		Höhe Abdeckplatte A 0,35 bis 0,60	Standard	m	0,50		0,50		0,50		0,50		0,50		0,50		0,50		0,50	
Einbauhöhe 1./2. Behälter		Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m		2,28		2,28		2,28		2,28		2,53		2,53		3,78		
		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m		2,17		2,17		2,17		2,17		2,42		2,42		3,67		
Einbauhöhe 3. Behälter		Einbauhöhe EBH mit Konus	Standard	m		2,28		2,53		2,53		2,53		2,78		2,78		3,03		
		Einbauhöhe EBH mit Abdeckplatte	Standard	m		2,17		2,42		2,42		2,42		2,67		2,67		2,92		
V-Zwischenwände		tägl. Abwassermenge 150 L/(Ed)	m ³ /d		3,00		3,76		4,50		5,25		6,00		6,75		7,50			
		stdl. Abwassermenge Q ₁₀ (ohne BW)	m ³ /h		0,30		0,38		0,45		0,53		0,60		0,68		0,75			
		tägl. Schmutzfracht 60 g BSB ₅ / (Ed)	kg BSB ₅ / d		1,20		1,50		1,80		2,10		2,40		2,70		3,00			
		tägl. Schmutzfracht nach VK 40 g BSB ₆ / (Ed)	kg BSB ₆ / d		0,80		1,00		1,20		1,40		1,60		1,80		2,00			

Anlage 24

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-SS 5.6-64
vom 02.08.2006



S3-WSB Klasse N Beton-Dreibehälteranlage		S3-2250-N		EWG (E)		20		25		30		35		40		45		50	
Bemessung				DN VK	mm	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	2250	
Grobentschlammung	Nutzvolumen theoretisch min inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	5,00	6,25	7,50	8,75	10,00	11,25	12,50									
	Nutzvolumen min inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	9,35	9,35	9,35	9,35	9,35	9,35	9,35	10,06	11,30	11,30						
	Nutzvolumen max inkl. Schlammtapel	gesamt	m ³	11,77	11,77	11,77	11,77	11,77	11,77	11,77	13,12	13,12	13,12	13,12	13,12	13,12	13,12	13,12	
	Wassertiefe WT-VK _{min}	1+2. Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,24	1,29	1,45	1,45	1,45	1,45	1,45	1,45	
	Wassertiefe WT-VK _{max}	1+2. Behälter	m	1,51	1,51	1,51	1,51	1,51	1,51	1,51	1,76	1,76	1,51	1,51	1,51	1,51	1,51	1,51	
Biofilmreaktor	Nutzvolumen min	3. Behälter	m ³	1,83	1,83	1,83	1,83	1,83	1,83	1,83	2,00	2,00	2,37	2,37	2,37	2,37	2,37	2,37	
	Nutzvolumen max	3. Behälter	m ³	2,88	3,36	3,36	3,36	3,36	3,36	3,36	3,84	3,84	3,84	3,84	3,84	3,84	3,84	3,84	
	Wassertiefe WT-BIO _{min}	3. Behälter	m	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,20	1,29	1,29	1,48	1,48	1,48	1,48	1,48	1,48	
	Wassertiefe WT-BIO _{max}	3. Behälter	m	1,51	1,76	1,76	1,76	1,76	1,76	1,76	2,01	2,01	1,76	1,76	1,76	1,76	1,76	1,76	
	Biofilm - Trägeroberfläche m/m	295	333	421	471	544	623	680											
	Biofilm-Trägeroberfläche theoretisch min für max. Flächenbelastung bei Nutzvolumen BIO-min	max	m ²	267	333	400	467	533	600	667									
	Flächenbelastung		g BSB _s / (m ² d)	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0	≤ 3,0									
	Füllgrad Biofilmtrichter 46 bis 65 %	K1 bzw. K2																	
	Type KALDNES	K1 bzw. K2																	
	Paraboloid zur Volumenverkleinerung optional	nach Bedarf																	
Nachklärung	Nutzvolumen min	3. Behälter	m ³	1,84	1,84	1,84	2,02	2,38	2,72	2,97									
	Nutzvolumen max	3. Behälter	m ³	2,44	2,91	2,91	2,91	2,91	2,91	2,91	3,39	3,39	3,39	3,39	3,39	3,39	3,39	3,39	
	Wassertiefe WT-NK _{min}	3. Behälter	m	1,15	1,15	1,15	1,24	1,43	1,61	1,74									
	Wassertiefe WT-NK _{max}	3. Behälter	m	1,46	1,71	1,71	1,71	1,71	1,96	1,96	1,71	1,71	1,71	1,71	1,71	1,71	1,71	1,71	
	Mindestoberfläche	A _{NK} konstruktiv	m ²	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	1,91	
		A _{NK} = Q10/qf	m ²	0,75	0,94	1,13	1,31	1,50	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	1,69	
	Oberflächenbeschickung	q _f =Q ₁₀ /A _{NK}	≤ 0,4																
	Verweilzeit bei Nutzvolumen	t _{NK} =V _{NK} Q ₁₀	(≥ 3,5) h	0,16	0,20	0,24	0,27	0,31	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	0,35	
	Schlammabzug Nachklärung	≥ 6 L/(E d)	min.	6,1	4,9	4,1	3,8	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	4,0	

Anlage 25

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006



Bemessung Nachrüstung Rechteckbecken																
Variante 1: Kantenlänge = DN Rundbehälter	Variante 2: Auswahl der max. Anschlussgröße über Behältervolumen gesamt und WT-Vorklärung	Kontrolle: $V_{VK}/V_{BIO}/V_{NK}$ ca. 2:1:1														
			liche Kantenlänge Behälter ca [mm]	EW	liche Höhe Behälter [m]	Behältervolumen gesamt [m³]		Vorklärung Nutzvolumen [m³]		Wassertiefe [m]		Biofilmreaktor Nutzvolumen [m³]		Nutzvolumen Nachklärung [m³]	Oberfläche [m²]	
SR1-2000-N			min	max	WT _{VK} + ca. 0,3	min	max	min	max	min	max	min	max	min		
			4	1,65	2,03	3,61	4,87	2,02	2,59	1,35	1,73	0,79	1,19	0,80	1,09	0,70
			6	1,94	2,28	4,47	5,61	2,45	2,96	1,64	1,98	1,00	1,37	1,02	1,28	0,70
			8	2,15	1,80	5,13	6,65	2,80	3,54	1,85	1,50	1,15	1,64	1,18	1,46	0,70
SR1-2250-N			10	2,32	2,78	5,60	7,10	3,02	3,71	2,02	2,48	1,27	1,73	1,31	1,66	0,70
			4	1,50	1,81	3,86	5,50	2,29	2,88	1,20	1,51	0,64	1,38	0,93	1,23	0,70
			6	1,56	1,81	4,36	5,50	2,45	2,88	1,26	1,51	0,92	1,38	0,99	1,23	0,70
			8	1,77	2,06	5,11	6,45	2,81	3,36	1,47	1,76	1,12	1,61	1,19	1,47	0,70
			10	1,89	2,31	5,57	7,40	3,04	3,84	1,59	2,01	1,23	1,84	1,31	1,72	0,70
			12	2,03	2,31	6,10	7,40	3,30	3,84	1,73	2,01	1,35	1,84	1,44	1,72	0,70
			16	2,61	3,06	8,30	10,24	4,41	5,27	2,31	2,76	1,88	2,53	2,01	2,45	0,70
			20	2,92	3,30	9,48	11,16	5,00	5,73	2,62	3,00	2,17	2,75	2,31	2,68	0,75
SR1-2500-N			4	1,50	1,80	4,90	6,65	2,83	3,54	1,20	1,50	0,96	1,64	1,10	1,46	0,70
			6	1,50	1,80	4,90	6,65	2,83	3,54	1,20	1,50	0,96	1,64	1,10	1,46	0,70
			8	1,50	1,80	4,90	6,65	2,83	3,54	1,20	1,50	0,96	1,64	1,10	1,46	0,70
			10	1,70	2,05	5,84	7,82	3,30	4,13	1,40	1,75	1,19	1,93	1,34	1,77	0,70
			12	1,70	2,05	5,84	7,82	3,30	4,13	1,40	1,75	1,19	1,93	1,34	1,77	0,70
			16	2,17	2,30	8,05	9,00	4,41	4,72	1,87	2,00	1,72	2,21	1,91	2,07	0,70
			20	2,42	2,80	9,22	11,35	5,00	5,90	2,12	2,50	2,01	2,78	2,21	2,67	0,75
			25	2,95	3,30	11,07	13,70	6,26	7,08	2,65	3,00	2,61	3,34	2,21	3,27	0,94
			30	3,48	3,80	13,56	16,46	7,51	8,68	3,18	3,50	3,21	3,91	2,85	3,87	1,13
SR1-2700-N			12	1,50	1,81	5,55	7,09	3,30	4,22	1,20	1,51	1,15	1,46	1,10	1,41	0,70
			16	1,50	1,50	5,55	5,60	3,30	3,35	1,20	1,20	1,15	1,15	1,10	1,10	0,70
			20	2,09	2,09	8,43	8,43	5,00	5,00	1,79	1,79	1,74	1,74	1,69	1,69	0,75
			25	2,54	2,99	10,58	12,75	6,25	7,52	2,24	2,69	2,19	2,64	2,14	2,59	0,94
			30	2,99	3,25	12,73	14,00	7,50	8,25	2,69	2,95	2,64	2,90	2,59	2,85	1,13
			35	3,43	3,52	14,86	15,29	8,75	9,00	3,13	3,22	3,08	3,17	3,03	3,12	1,31



Anlage 26

zur allgemeinen bauaufsichtlichen

Zulassung Nr. Z-55.6-64

vom 02.08.2006

2.1 Beschreibung des Verfahrens wsb®-N

Die Kleinkläranlage ist für die Behandlung von häuslichem Schmutzwasser ausgelegt.

Es dürfen nicht in die Kleinkläranlage eingeleitet werden:

- Niederschlagswasser von Dach- und Hofflächen
- Rückstände aus der Tierhaltung in fester oder flüssiger Form
- Chemikalien, Pharmazeutika, Mineralöle, Lösungsmittel und andere Wasserschadstoffe, die die biologische Reinigungsleistung stören können
- Grobstoffe in Form von Essensresten, Kunststoffen und Hygieneartikeln, Kaffee-Filtertüten, Flaschenverschlüssen und anderen Haushaltsartikeln,
- Milch und Milchprodukte



Verfahrensstufen

1. Vorklärung

Das häusliche Schmutzwasser wird der ersten Kammer zugeführt, die vor allem als Vorklärung/Sedimentationsstufe für eingebrachte Grobstoffe fungiert. Diese Kammer dient zugleich als Schlammspeicher. Das auf diese Weise mechanisch vorbehandelte Schmutzwasser wird danach dem Biofilmreaktor zugeführt. Das Verfahren eignet sich zur bedarfsgerechten Schlammensorgung, so dass während der Wartung der Schlammspiegel ermittelt und gegebenenfalls die Schlammräumung in Auftrag gegeben wird. Durch den geringen Schlammanfall (Primär- plus Sekundärschlammfall) werden Schlammtapelzeiten von 2 ca. Jahren erzielt.

Ausführung der Vorklärung:

1-Behälteranlagen

Die VK ist in den 3-Kammerbehälter integriert. Das Verhältnis Vorklärung : Biologie : Nachklärung beträgt: 2 : 1 : 1. In der Vorklärung ist optional eine Tauchwand installiert. Diese hält Fette und Schwimmstoffe im ersten Teil der Vorklärung zurück. Einbehälteranlagen können im Bedarfsfall durch einen Zusatzbehälter für die Vorklärung ergänzt werden.

2-Behälteranlagen

Die Vorklärung ist als 3-Kammer-Behälter nach DIN 4261 Teil 1 installiert.

3-Behälteranlagen (Typ DN 2250)

Die Vorklärung ist als 3-Kammer-System im ersten und zweiten Behälter nach DIN 4261 Teil 1 installiert.

2. Biologische Reinigungsstufe

Die vollbiologische Reinigungsstufe basiert auf dem wsb® - Verfahren (Wirbel – Schwebbett – Biofilmverfahren - ohne Rückführung von Belebtschlamm aus der Nachklärung in den Biofilmreaktor): Auf Kunststoff – Trägermaterialien mit einer spezifischen Oberfläche $\geq 300 \text{ m}^2/\text{m}^3$ siedeln sich Mikroorganismen an, welche die angebotenen Nährstoffe des Abwassers und über Membranbelüfteter feinblasig eingetragenen Luftsauerstoff zu ihrer Synthese und Stoffwechselaktivität nutzen. Die feinblasige Belüftung des Bioreaktors erzeugt zudem ausreichende Scherkräfte, die eine dauerhafte Deckschichtkontrolle des Trägermaterials gewährleisten. Ein Zuwachsen des Trägers ist ausgeschlossen. Auf dem Trägermaterial wird ein dünner und hochaktiver Biofilm erzeugt.

Der Eintrag der Luft erfolgt intermittierend. Wird Luft eingetragen (Wirbelbett), laufen aerobe Prozesse ab (vorrangig Umsetzung von Kohlenstoffverbindungen und Nitrifikation). Erfolgt kein Lufteintrag, so schweben die Träger unter der Wasseroberfläche in dichter Packung. Dieses Prinzip führt im Reaktor bzw. im schwebenden Bett zu wechselnden Betriebszuständen (aerob / anoxisch).

Die angestrebte Flächenbelastung liegt je nach Anschlussgrad bei ca. 1 bis 3 g BSB₅ / (m²·d) [siehe Anlage Tabellen Bemessung]. Zum Abfangen von Belastungsstößen wird für die kleinen Anlagen (4 bis 12 EW) die Flächenbelastung $\leq 2,5 \text{ g BSB}_5 / (\text{m}^2 \cdot \text{d})$ gewählt. Die Flächenbelastung ist so ausgelegt, dass Überlaststöße ohne Probleme abgebaut werden.

Zum Rückhalt des Trägermaterials in der Biologie wird eine angestromte Fangvorrichtung („geschützt“) eingesetzt. Durch Ihre strömungstechnische Anordnung werden Verstopfungen vermieden.

Gegebenenfalls in den Biofilmreaktor eingebaute Paraboloidsegmente aus Betonfertigteilen oder Ort beton dienen der Volumenverminderung.

Anlage 27

zur allgemeinen bauaufsichtlichen

Zulassung Nr. 2-55.6-64

vom 02.08.2006

Nachklärung

Der Boden der Nachklärrkammer ist als Kegelstumpf ausgebildet. Der Sekundärschlamm sammelt sich am Boden und wird von einer Pumpe (z.B. Tauchmotor- oder Mammutpumpe) in die Vorklärung gefördert.

Der asymmetrische Kegelstumpf (Beton) wird in Formen gegossen und ganz oder in Form von Segmenten eingebaut. u.U. ist eine Fertigung aus Ort beton erforderlich.

Aus der Nachklärrkammer gelangt das biologisch gereinigte Schmutzwasser über einen Revisions- oder Probenahmeschacht, bzw. eine Ablaufvorrichtung (Integrierte Probenahme – INPN - als Option lieferbar) zum Vorfluter oder zur Verrieselung.

Steuerung

Die Kleinkläranlage ist mit einem Steuerschrank ausgestattet, von dem die Elektroversorgung erfolgt sowie der Verdichter und die Tauchmotorpumpe bzw. der Heber des Nachklärbekens automatisch gesteuert werden. Um einen optimalen Betrieb bei minimalem Energieverbrauch zu gewährleisten, wird der Verdichter intermittierend (abwechselnde Betriebs- und Pausenzeiten) betrieben. Die Betriebsparameter werden von der Hersteller- bzw. Wartungsfirma unter Berücksichtigung des unterschiedlichen Schmutzwasseranfalles im Tagesverlauf eingestellt.

Damit wird gesichert, daß sich unter normalen Betriebsbedingungen kein Schwimmschlamm in der Nachklärrkammer bilden kann und kein Schlammabtrieb auftritt.



Anlage 28
zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-55.6-64
vom 02.08.2006

6.5 Grundeinstellung Taktzeiten Verdichter / Heber / Pumpen

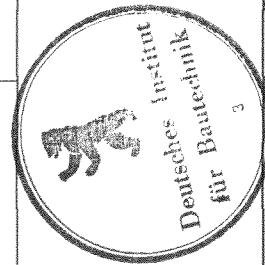
Richtwerte für Schlammräumintervalle:

Beispieldatenstellungen DN2500

Anlagentyp	Verdichter	Schlammstapelzeit	Verdichteraufzeit Effektiv pro Stunde – Ausführungsbeispiel / Werkeinstellungen	Schlammräumung	
Anzahl	Typ	Entsorgung nach Bedarf, bei der Wartung ermittelt	06:00-24:00 Uhr	00:00-06:00 Uhr	Heber
		[Monate]	[min/h]	[min/sec] Pause [h:min]	Betrieb [min:sec] Pause [h:min]
Einbehälteranlage DN 2500					
04K-S1-2500-N	1	LP80H	28	36	10
06K-S1-2500-N	1	LP100H	25	36	15
08K-S1-2500-N	1	LP120H	22	36	15
10K-S1-2500-N	1	LP120H	22	40	15
12K-S1-2500-N	1	LP150H	20	36	10
16K-S1-2500-N	1	LP200H	20	36	10
20K-S1-2500-N	1	LP200H	19	40	15
25K-S1-2500-N	1	BORA SAH 45	19	35	10
30K-S1-2500-N	1	BORA SAH 55	20	40	15
					01:30 - 04:00
					00:30 - 04:00
					00:10 - 04:00
					00:12 - 04:00
					00:15 - 04:00
					00:17 - 04:00
					00:20 - 04:00
					00:22 - 04:00
					00:25 - 04:00
					00:27 - 04:00
					00:30 - 04:00

Anlage 29

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. 2-55.6-64
vom 02.08.2006



Anlage 2.2
Betriebsanleitung BIO-wsb-N (Stand: 06-05)

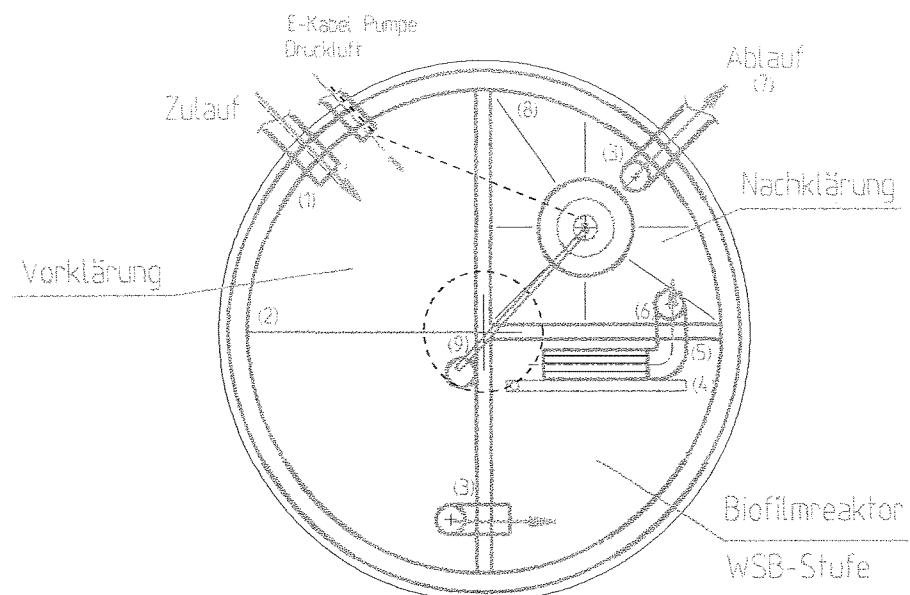
2.2 Betriebsanleitung WSB-N

Anlagentyp	Verdichter	Schlammstapelzeit	Verdichteraufzeit Effektiv pro Stunde – Ausführungsbeispiel / Werkseinstellungen	Schlammräumung	
Anzahl	Typ	Entsorgung nach Bedarf, bei der Wartung ermittelt	06:00-24:00 Uhr	Heber	Pumpe
		[Monate]	[min/h]	Betrieb [min:sec] Pause [h:min]	Betrieb [min:sec] Pause [h:min]
Zweiheitärteranlage DN 2500 mit Konus und 2 Pumpen in der Nachklärung zur Schlammräumung					
25K-S2-2500-N	1	BORA SAH 45	18	25	10
30K-S2-2500-N	1	BORA SAH 45	17	25	15
35K-S2-2500-N	1	BORA SAH 45	17	30	10
40K-S2-2500-N	1	BORA SAH 45	16	35	10
45K-S2-2500-N	1	BORA SAH 45	16	40	10
50K-S2-2500-N	1	BORA SAH 55	16	35	10
53K-S2-2500-N	1	BORA SAH 55	17	35	15



Anlage 30

zur allgemeinen bauaufsichtlichen
Zulassung Nr. Z-SS-6-64
vom 02.08.2006

Anlage 2.4
MONTAGEHINWEISE BIO-wsb-N
**Vorklärung:**

- (1) Das Zulaufrohr muss ca. 100 mm in die Anlage hineinragen.
- (2) Die Tauchwand mit einer Höhe von 500 mm taucht ca. 400 mm unter Wasserspiegel ab.
- (3) Ablaufgestaltung: T - Stück mit 300 mm Verlängerung / Tauchwand 300 mm unter Wasserspiegel

Biologie:

- (4) Der Membranbelüfter muss das Schlitzrohr / die Schlitzkappe des Ablautes anströmen.

(5) Das Schlitzrohr / die Schlitzkappe muss so eingebaut werden, dass es sich über seine gesamte Länge im Schwebebett befindet.

Nachklärung

- (6) Zulauf: Das T-Stück muss in ca. 1/3 der Wassersäule eintauchen.

(7) Nach dem Ablauf ist eine Probenahmestelle vorzusehen.

Schlammräumung:

- (8) Schlammrutsche: Neigungswinkel muss >50° sein

(9) Die Schlammräumung / Rücklaufwasserführung in die Vorklärung erfolgt bei Klasse C und N mit einem Heber bzw. einer Pumpe



Anlage 31
 zur allgemeinen bauaufsichtlichen
 Zulassung Nr. 2-55.6-64
 vom 02.08.2006