

HOCHWASSERSCHUTZ IM BEREICH WAHLEBACH / FAHRENBACH, LOHFELDEN

17.02.2021

LUST AUF ZUKUNFT



LOHFELDEN

Hydrogeologische Studie
für den Bereich der geplanten
Regenrückhaltebecken am Wahlebach in
Lohfelden

Auftraggeber:
Gemeinde Lohfelden
Lange Straße 20
34253 Lohfelden

Verfasser:
agc - wasser gmbh
Friedrich-Ebert-Straße 48
34117 Kassel
☎ 05 61/ 316 902 55
✉ w.faupel@agc-gruppe.de
www.agc-gruppe.de

BE1225

Inhaltsverzeichnis

Text	Seite
1 Vorgang	3
2 Grundlagen.....	5
3 Topographische Verhältnisse.....	6
4 Geologische/Strukturgeologische Verhältnisse	7
5 Hydrogeologische Verhältnisse	10
6 Versickerungsversuche und deren Ergebnisse	11
7 Abschätzung der Versickerungsmengen	13
8 Abschätzung der Belastung des eingestauten Wassers.....	17
9 Zusammenfassende Bewertung	19

Anlagenverzeichnis

Anlage 1:	Luftbild mit Kennzeichnung des Untersuchungsbereiches
Anlage 2:	Ausschnitt aus der geologischen Karte 1 : 25.000, Blatt 4723 Oberkaufungen
Anlage 3:	Ausschnitt aus der strukturgeologischen Karte 1 : 25.000, Beiblatt zur geologischen Karte, Blatt 4723 Oberkaufungen
Anlage 4:	Lagepläne agc wasser gmbh mit Kennzeichnung der Bohransatzpunkte aus: Ingenieurgeologisches Gutachten BBU Dr. Schubert vom 25.05.2020
Anlage 5:	Schnitte/Geologische Profile
Anlage 5.1	Geologische Karte mit Kennzeichnung der Profillinien
Anlage 5.2	Geologischer Schnitt A - B
Anlage 5.3	Geologischer Schnitt A - C
Anlage 5.4	Geologischer Schnitt D - E
Anlage 6:	Antrag, Anordnung und Lageplan des Trinkwasserschutzgebietes TB Lindenberg
Anlage 7:	Schichtenverzeichnisse der Bohrungen 75 und 76, S. 180 und 181 aus den Erläuterungen zur Geologischen Karte 1 : 25.000, Blatt 4723 Oberkaufungen
Anlage 8:	Bohrprofile der Rammkernsondierungen: Ingenieurgeologisches Gutachten BBU Dr. Schubert Nr. 220042-1 vom 25.05.2020
Anlage 9:	Versickerungsversuch: Lageplan und Messprotokolle
Anlage 10:	Fototafel

1 Vorgang

Die Gemeinde Lohfelden beabsichtigt die Weiterführung der Planungen zum Bau von zwei Hochwasserrückhalteräumen zwischen den Ortschaften Vollmarshausen und dem Ortskern Lohfelden unmittelbar am Wahlebach oder in diesem Abschnitt auch Fahrenbach genannt.

Nach der Auswertung einer N-A-Modellrechnung und den damit verbundenen situationsbedingten Abwägungen zur Verbesserung des Hochwasserabflusses ergeben sich primär drei Gewässerabschnitte, in denen ein baulicher Eingriff für ein größtmögliches Rückhaltevolumen im Hochwasserfall möglich ist.

Die zwei hier betrachteten Abschnitte 1 und 2 befinden sich im Bereich des nördlichen Ortsausgangs Vollmarshausen auf den „Scheid“- und „Schütz“-Wiesen (Abschnitt 1) sowie direkt nördlich angrenzend auf den „Hammelsbergwiesen“ (Abschnitt 2).



Abbildung 1: Wahle-/Fahrenbach Bauabschnitte 1 und 2

Der dritte Abschnitt liegt innerhalb der Gemeinde Lohfelden, südöstlich der Autobahnunterführung der A7 an der Ochhäuser Str. und wird hier nicht betrachtet.

In Abschnitt 1 ist geplant, den Wahle-/Fahrenbach umzuleiten und ihn an den Entwässerungsgraben am angrenzenden Sportplatz anzuschließen. Die Gewässerneugestaltung erstreckt sich auf einer Länge von 218,00 m mit einer Gewässerbreite von ca. 3,00 m. Diese Gewässerumleitung dient der dauerhaft aktiven Umverlegung der Fließstrecke. Der ursprüngliche Gewässerlauf des Wahle-/Fahrenbachs wird somit ausschließlich im Hochwasserfall aktiviert. Der bestehende Gewässerverlauf fungiert somit als schlafende Sicherung im Hochwasserfall, bei dem zwei Gewässerstränge parallel beaufschlagt werden.

In Abschnitt 2 soll der Gewässerlauf neu profiliert werden, um eine Aufwertung dieses Gewässerabschnittes zu erzielen. Dies erfolgt mit einer Gewässerbreite von ca. 3,00 m auf einer Länge von 785,00 m und einer Böschungsneigung von ca. 1 : 3. Der neue Gewässerarm entspringt dem Graben „von östlich Vollmarshausen“ und fließt nach einem Absperrbauwerk dem ursprünglichen Wahle-/Fahrenbach vor der Brücke Ochshäuser Dorfstraße wieder zu. Der ursprüngliche Verlauf des Wahle-/Fahrenbachs wird auf Höhe des Dammes komplett zugeschüttet.

Durch die zwei Becken können maximale Rückhaltevolumen von 41.000 m³ (Abschnitt 1) und ca. 44.000 m³ (Abschnitt 2) geschaffen werden.

Zur Erkundung der Baugrundverhältnisse und zur Beurteilung der geotechnischen Rahmenbedingungen wurde von BBU Dr. Schubert GmbH & Co.KG mit Datum vom 25.05.2020 ein Ingenieurtechnisches Gutachten (Nr. 220042-1) vorgelegt [1]. Für die Erstellung des Gutachtens wurden u. a. insgesamt 23 Rammkernsondierungen 50/80 mm (RKS 1 bis RKS 24) niedergebracht (RKS 13 kam nicht zur Ausführung) und deren Schichten petrographisch beschrieben. Die Bohransatzpunkte der RKS sind im Lageplan in Anlage 4 gekennzeichnet. Außerdem wurden zur Bestimmung der Wasserdurchlässigkeit des Bodens Sieb- sowie Sieb- und Schlämmanalysen durchgeführt. Die Untersuchungsergebnisse aus dem Bericht werden in dieser Studie zum Teil übernommen.

Ca. 600 m nördlich der geplanten Baumaßnahme betreibt die Gemeinde Lohfelden einen Trinkwasserbrunnen (TB Lindenberg), der durch die Arbeiten nicht beeinträchtigt werden darf. Der Brunnen erschließt Grundwasser in den Schichten des Mittleren Buntsandsteins. Die auf 50 Jahre festgelegte Bewilligung zur Förderung von Grundwasser erfolgte im Jahr 1968. Das hierfür im Jahr 1970 ausgewiesene Trinkwasserschutzgebiet ist in Anlage 6 gekennzeichnet.

Da sich der Abschnitt 2 innerhalb des gemeinsamen Wasserschutzgebietes, Zone III der Fördereinrichtungen: Tiefbrunnen Lindenberg, Forst in Kassel-Waldau und Eichwald in Kassel Bettenhausen befindet, benötigt die Zulassungsbehörde eine bewertende geologisch-/hydrogeologische Stellungnahme. Etwaige Auswirkungen auf die Brunnen müssen ausgeschlossen werden. Das Gutachten soll Aufschluss über die Betroffenheit des Grundwasserleiters durch das geplante Vorhaben im Maßnahmengebiet geben.

Für die Erstellung dieser hydrogeologischen Studie wurde eine umfangreiche Recherche von geologischen und hydrogeologischen Unterlagen über das Untersuchungsgebiet und dessen Umfeld durchgeführt. Schichtenverzeichnisse von Bohrungen und Rammkernsondierungen wurden besorgt und ausgewertet. Auf Grundlage der recherchierten Unterlagen wurden für das Untersuchungsgebiet verschiedene geologische Profile erstellt.

Zur Ermittlung der Versickerung wurde die Durchlässigkeit des im nahen Untergrund anstehenden Bodens mit Hilfe von Versickerungsversuchen ermittelt (s. Anlage 9). Die Belastung des angestauten Wassers durch Beaufschlagungen aus den Mischwasserkanälen im Oberstrom wurden abgeschätzt.

2 Grundlagen

- LAGEPLAN (Vor-/Entwurfsplanung) – Hochwasserschutz Am „Wahle/Fahrenbach“, Retentionsfläche, Von Station 7+670 km bis Station 6+412 km agc wasser gmbh, Maßstab 1 : 2.000 vom 07.05.2019
- BBU Dr. Schubert, 25.05.2020: Ingenieurgeologisches Gutachten Nr. 220042-1
- Geologische Karte 1 : 25.000, Blatt 4723 Oberkaufungen nebst Struktur-geologischer Karte und Erläuterungen
- Antrag auf Bewilligung des Wasserrechtes (26.11.1966) für den Tiefbrunnen Lindenberg
- Bewilligungsbescheid (06.12.1968) Tiefbrunnen TB Lindenberg mit Auflagen
- Anordnung zum Schutze der Trinkwassergewinnungsanlage der Gemeinde Vollmarshausen, Krs. Kassel, vom 25.05.1970
- Schichtenverzeichnisse aus dem Bohrarchiv des HLNUG

3 Topographische Verhältnisse

Das Untersuchungsgebiet liegt in der Talaue zwischen den Gemeinden Lohfelden und Vollmarshausen und wird durch den Wahlebach/Fahrenbach von Süden nach Norden (im Abschnitt 1), dann umschwenkend nach Nordwesten (im Abschnitt 2) durchflossen. Altablagerungen und/oder Altlastenverdachtsflächen befinden sich unseres Wissens nicht im Untersuchungsgebiet. Die Flächen werden ausschließlich landwirtschaftlich genutzt.

Im Norden schließt sich der Lindenberg an, auf dessen Kamm der Trinkwasserbrunnen TB Lindenberg errichtet worden ist. Um den Brunnen herum wurde ein Trinkwasserschutzgebiet ausgewiesen. Die Zone III des Trinkwasserschutzgebietes reicht in Abschnitt 2 bis zum Verlauf des Wahlebaches. Im Bewilligungsbescheid zur Förderung von Grundwasser wird für unter Nr. 8 die Errichtung eines ausreichend bemessenen Wasserschutzgebietes gefordert, das die Wassergewinnungsanlage vor Verunreinigungen sichert. Die entsprechende Wasserschutzzone III wurde mit Anordnung vom 25.05.1970 festgelegt. Innerhalb der Schutz-zonen sind demnach alle Handlungen verboten, durch die das Grundwasser verunreinigt oder sonst in seiner Eigenschaft nachteilig verändert werden kann.

In der weiteren Schutzzone III sind explizit folgende Handlungen verboten:

- 1) Die Anlage von Abwasserverregnungs- und Verrieselungsanlagen von Kläranlagen und Sickergruben, Müllkippen und Halden mit auslaugbaren Bestandteilen,
- 2) Das Entleeren von Wagen der Fäkalienabfuhr
- 3) Die Ablagerung von Öl, Teer, Phenolen, Giften, Unkraut- und Schädlingsbekämpfungsmitteln, in offenen und nicht sorgfältig gedichteten Gruben
- 4) Das Verlegen von Treibstoff- und Ölleitungen,
- 5a) Das unterirdische Lagern von wassergefährdenden Flüssigkeiten ...
- 5b) Das oberirdische Lagern von wassergefährdenden Flüssigkeiten ...
- 6) Größere Erdaufschlüsse ohne ausreichende Sicherung.
- 7) Die Anlage von Siedlungen ohne einwandfreie Kanalisation oder Wohnbauten und gewerbliche Betriebe ohne Kanalisationsanschluss bzw. ohne wasserdichte Abwassergruben aus Stahlbeton.
- 8) Die Anlage neuer Friedhöfe.

In der Technischen Regel der DVGW, Arbeitsblatt W 101, Juni 2006, werden Richtlinien für die Ausweisung von Trinkwasserschutzgebieten aufgestellt. Hier-nach reicht die Zone III in der Regel bis zur Grenze des unterirdischen Einzugsgebietes der Wassergewinnungsanlage.

„Treten im Untersuchungsgebiet mehrere Grundwasserleiter auf (Stockwerksgliederung), ist zu prüfen, inwieweit über oder unterlagernde Grundwasserleiter in den genutzten Grundwasserleiter einspeisen und entsprechende Flächen in das Schutzgebiet einbezogen werden müssen.“...“Bei Eingriffen in den Untergrund entsprechend abgegrenzter Zonen III B muss eine ausreichende Schutzfunktion der Grundwasserüberdeckung bzw. der Trennschicht über einem tiefen genutzten Grundwasserstockwerk erhalten bleiben (Restmächtigkeit der schützenden Schicht mindestens 5 m).

4 Geologische/Strukturgeologische Verhältnisse

Das Untersuchungsgebiet im Osten von Lohfelden und im Norden von Vollmarshausen liegt geologisch-tektonisch betrachtet östlich der Niederhessische Senke. Im Norden grenzt es an den Kasseler Graben, im Osten an die Bielstein Scholle und im Süden an die Stellberg Mulde. Direkt im Westen folgen die Fuldalauf Tiefenke und die Walddauer Senke.

Ein Ausschnitt mit Kennzeichnung des Untersuchungsbereiches der o. a. strukturgeologischen Karte im Maßstab 1 : 25.000 befindet sich in Anlage 3.

Nach der Geologischen Karte 1 : 25.000, Blatt 4723 Oberkaufungen, samt Beiblatt und Erläuterungen ist im Untersuchungsbereich von den folgenden geologisch/tektonischen Verhältnissen auszugehen (vgl. Anlage 2 und 3: Ausschnitt aus der Geologischen Karte 1 : 25.000):

Im Untersuchungsgebiet sind zwei geologisch-tektonische Einheiten von Bedeutung:

- die Lindenberg-Scholle im Norden und
- der Vollmarshausener Graben, der im Südosten in den Belgerkopf Graben übergeht.

Die Lindenberg-Scholle wird von Gesteinen des Mittleren Buntsandsteins, die direkt unter einer geringmächtigen quartären Verwitterungsrinde anstehen, aufgebaut. Die Schichten des Mittleren Buntsandsteins tauchen nach WNW ab. Auf dieser Scholle liegt der 160 m Tiefe Trinkwasserbrunnen TB Lindenberg. Er erschließt Grundwasser aus den Schichten der Solling- und Hardegese-Folge.



Abb. 1: Strukturgeologische Karte Blatt 4723 Oberkaufungen (ohne Maßstab)

Der südlich angrenzende Vollmarshausener Graben gehört zu einer Tertiärsenke, in der heute noch bis zu 60 m mächtige tertiäre, feinkörnige Sedimente diskordant über den Gesteinen des Mittleren Buntsandsteins lagern (s. u.).

Die Lindenberg-Scholle und der Vollmarshausener Graben werden von einer von Westen nach Osten verlaufenden posttertiär angelegten Störungszone getrennt. An dieser Störung werden daher neben den älteren Gesteinen wie Buntsandstein auch die Schichten des Tertiärs gegeneinander versetzt, wobei ein Teil der Sedimente durch Verwitterungsprozesse erodiert sein können.

In der Geologischen Karte verläuft die vermutete Störung durch die Wahlebach-
aue von West nach Ost, im Bereich des Bauabschnitts 2. In dem Beiblatt zur Ge-
ologischen Karte (s. Anlage 2) verläuft dort die Grenze Tertiär/Mittlerer Buntsand-
stein (Störungszone).

Über den Festgesteinen des Mittleren Buntsandsteins und der tertiären Ablage-
rungen folgen lt. Erläuterungen der Geologischen Karte in der Aue des Wahle-
/Fahrenbachs, in beiden Bauabschnitten, quartäre Ablagerungen, die an der Basis
von bis zu 5 m mächtigen pleistozänen Kiesen (Niederterrasse) aufgebaut wer-
den.

Nach oben folgen bis zu rd. 2 m mächtige holozäne Auenlehme und Lößlehm. Das
Quartär weist unterschiedlichen Mächtigkeiten auf; im nördlichen Bereich des Fah-
renbachs wurden z. B. 8,2 m mächtige quartäre Ablagerungen ermittelt.

Diese generelle Schichtenfolge wurde in den Bohrungen 75 und 76 erbohrt. Die
zwei Bohrungen wurden 1961 und 1959 unmittelbar östlich des Abschnittes 1 nie-
dergebracht. Die Schichtenverzeichnisse der zwei Bohrungen sind in Anlage 7
(S. 180 u. 181 der Erläuterungen der Geologischen Karte 1 : 25.000, Blatt 4723
Oberkaufungen) aufgeführt. Die Schichtenfolgen werden im Geologischen Profil
E-D in Anlage 5.4 dargestellt. Die Bohransatzpunkte der Bohrungen können der
Anlage 5.1 entnommen werden.

Bohrung 75 erreichte lediglich eine Tiefe von 9,0 m. Hier wurde unter 2,9 m
Lößlehm bis 8,2 m u. GOK ein Kies (Niederterrasse) angetroffen. Bis zur Endtiefe
von 9,0 m wurden dann die unterlagernden tertiäre Tone (hier: Rupelton) erbohrt.

In der ca. 100 m weiter südlich abgeteuften Bohrung 76 wurden direkt unter einer
ca. 3,0 m mächtigen Lößlehmschicht Sedimente des Tertiärs angetroffen (Ober-
oligozän: mit Kasseler Meeressand, darunter Rupelton). Die tertiären Sedimente
reichen bis in eine Tiefe von 53,6 m. Hier beginnt die Verwitterungsrinde des Mit-
tlernen Buntsandsteins. Bis zur Endtiefe von 80,0 m wurden dann Sandstein-Lagen
des Mittleren Buntsandsteins (Solling-Folge) erschlossen.

Im Zuge der Durchführung von Ingenieurgeologischen Untersuchungen (Gutach-
ten BBU Dr. Schubert vom 25.05.2020) wurden in den geplanten zwei Bauab-
schnitten insgesamt 24 Rammkernsondierungen bis 4 m u. GOK abgeteuft. Die
Bohransatzpunkte sind im Lageplan in Anlage 4 gekennzeichnet. Die Schichten-
verzeichnisse finden sich in Anlage 8. In allen Bohrungen wurden unter holozänen
Ablagerungen (bis 4 m) Sande und Kiese der Niederterrasse angetroffen. Die Ba-
sis der Kiese wurde mit den Bohrungen jedoch nicht erreicht.

5 Hydrogeologische Verhältnisse

In dem näheren Untersuchungsgebiet lassen sich zwei verschiedene Grundwasserstockwerke unterscheiden:

Grundwasserstockwerk I

In den quartären Kiesen der Niederterrasse des Wahle-/Fahrenbachs ist ein oberes Grundwasserstockwerk ausgebildet. Das Grundwasser zirkuliert im offenen Porenraum. Es handelt sich um einen typischen Porengrundwasserleiter mit einer freien Oberfläche. Das Grundwasser ist nicht gespannt und wird über den Wahle-/Fahrenbach als Vorfluter abgeführt.

In allen o. a. Rammkernsondierungen wurde in den Kiesen Grundwasser angetroffen.

Grundwasserstockwerk II

Ein weiteres Grundwasserstockwerk ist innerhalb der Schichten Mittleren Buntsandsteins entwickelt.

Die Grundwasserbewegung erfolgt auf offenen Kluft- und Schichtfugen im Gesteinsverband des Buntsandsteins, sodass die Gebirgsdurchlässigkeit im Wesentlichen von der Trennfugendurchlässigkeit bestimmt wird, während die Gesteinsdurchlässigkeit nur von untergeordneter Bedeutung ist.

Durch die Grabenstrukturen des Kasseler Grabens und der damit einhergehenden vermehrten Häufigkeit von Störungssystemen ist mit einer verstärkten Klüftigkeit der Sandsteinlagen im Untergrund zu rechnen. Dies sind günstige Voraussetzungen für eine gute Durchlässigkeit des Gebirges.

Durch die hohe Durchlässigkeit des Buntsandsteins liegt der Grundwasserspiegel tief. Im Bereich des Tiefbrunnens Lindenberg wurde der Ruhewasserspiegel bei 82 m u. G. (= ca. 150 m NN) angetroffen. Der nächstgelegene Vorfluter ist dadurch nicht der südwestlich des Brunnens gelegene Wahlebach (ca. 185 m NN) oder die nördliche gelegene Losse (ca. 175 m NN), sondern die Fulda im Nordwesten (ca. 138 m NN). Die Grundwasserfließrichtung dürfte damit nach West bis Nordwest gerichtet sein.

Die hydrogeologischen Einheiten Nordhessens, ihre Grundwasserneubildung und ihr nutzbares Grundwasserdargebot sind u. a. im Geol. JB Hessen, 2002 beschrieben.

Demzufolge wird der Bereich der Hydrogeologischen Einheit „Buntsandstein östlich der Niederhessischen Senke“ der Hydrogeologischen Teileinheit 1.3.3 Söhre- und Melsunger Bergland zugeordnet.

Die Schichten des Mittleren Buntsandsteins dieser Teileinheit werden auf Grund ihrer teilweise mächtigen und gut geklüfteten Sandsteinpakete durch hohe Durchlässigkeiten und überdurchschnittliche Raten der Grundwasserneubildung beschrieben. Sie sind daher von überragender Bedeutung für die Trinkwassergewinnung. Die angegebene berechnete Grundwasserneubildungsrate beträgt hier $2,7 \text{ l/(s*km}^2\text{)}$. Als Grundwasserdargebot wurde für dieses Gebiet mit einer Fläche von 363 km^2 eine Rate von 1.000 l/s ($3.600 \text{ m}^3/\text{h}$) festgestellt. Davon gelten als gewinnbares Grundwasserdargebot 700 l/s ($2.520 \text{ m}^3/\text{h}$). Das nutzbare Grundwasserdargebot entspricht 600 l/s ($2.160 \text{ m}^3/\text{h}$).

Die im betrachteten Gebiet vorkommenden, bereichsweise sehr mächtigen, tertiären Sedimente sind sehr feinkörnig ausgebildet und sind daher sehr gering durchlässig. Sie haben eine Grundwasser hemmende Eigenschaft.

Dort wo sie in den Bauabschnitten vorkommen, bilden sie neben den quartären Kiesen einen zusätzlichen Schutz für den Grundwasserleiter im Mittleren Buntsandstein.

6 Versickerungsversuche und deren Ergebnisse

Im Zuge der feldgeologischen Arbeiten sind von BBU Dr. Schubert im Labor an ausgewählten Bodenproben Sieb- und Schlämmanalysen nach DIN 18123 durchgeführt worden. Für den oberflächennahen Bereich sind dies vor allem die Proben A (0,0 m bis max. 0,75 m) und D (0,0 m bis max. 0,9 m). Die Sieb- und Schlämmanalysen der zwei Proben ergaben eine Zusammensetzung von

Ton mit 11 M.-%, Schluff mit 59 M.-%, Sand mit 28 M.-%, Kies/Steine mit 2 M.-%.

Dies ergibt für den Boden die folgende bodenmechanische Definition:

Schluff, feinsandig, schwach tonig, schwach mittelsandig (weitgestuft, sehr ungleichförmig).

Die Durchlässigkeitsbeiwerte nach BBU Dr. Schubert betragen für diesen Boden (S. 24) einen kf-Wert von 10^{-5} m/s bis 10^{-6} m/s .

Zur Erkundung der Wasserdurchlässigkeit des nahen Untergrundes im Bereich der Wiesen und Äcker am Wahlebach in Lohfelden wurden von uns zusätzlich zu den o. a. Angaben bei vier Probenahmestellen die Infiltrationsraten durch einen Doppelring-Infiltrometer-Versuch nach DIN 19682-7 ermittelt. Die Probenahmestellen sind im Lageplan in Anlage 9 gekennzeichnet.

Bei den Versuchen wurde jeweils der Außenring auf einer annähernd waagerechten Fläche positioniert und einige Zentimeter in den Boden gedrückt. Der Innenring wurde mittig im Außenring positioniert und ebenfalls im Boden befestigt. Anschließend wurden der Außenring und der Innenring bis zu einer Höhe von annähernd 10 cm mit Wasser befüllt. Die Messung der Infiltrationsrate wurde nur im Innenring vorgenommen, die Versickerungszone des Außenrings schließt eine seitliche Wasserbewegung unterhalb des Innenrings aus.

Die Infiltrationsmessung muss so lange andauern, bis eine annähernd konstante Infiltrationsrate erreicht ist. Um dies zu erreichen wurde eine Zeitspanne von 20 Minuten für jede der vier Messstellen gewählt. Für die Berechnung der Infiltrationsrate wurde ein instationäres Verfahren gewählt. Die Höhendifferenz des Wasserspiegels wurde im Innenring mit einer justierbaren Messbrücke, in einem Intervall von 60 Sekunden mit Hilfe einer Stoppuhr gemessen. Der Durchlässigkeitsbeiwert wurde anschließend in Abhängigkeit des Durchflussvolumens, dem jeweiligen Zeitintervall und der Überstaupflache des Innenrings berechnet.

Für die Abschätzung der Gesamt-Durchlässigkeit wurde ein Mittelwert aus den letzten vier Durchlässigkeitsbeiwerten für jede Probenahmestelle berechnet. Die Darstellung der Ergebnisse der jeweiligen Durchlässigkeitsbeiwerte sind in Tabelle 1 dargestellt.

Tabelle 1: Zusammenstellung der gemittelten Durchlässigkeitsbeiwerte der einzelnen Probenahmestellen.

Probenahmestelle	k_f -Wert [m/s]
P 1 (Abschnitt 2)	$2,71 \times 10^{-5}$
P 2 (Abschnitt 2)	$6,25 \times 10^{-6}$
P 3 (Abschnitt 1)	$1,25 \times 10^{-5}$
P 4 (Abschnitt 1)	$3,33 \times 10^{-5}$

7 Abschätzung der Versickerungsmengen

Versickerungsrate

Bei der Berechnung der flächenhaften Versickerungsrate nach DWA-A 138 (2005) wird als Berechnungsgrundlage das Gesetz von DARCY herangezogen, das besagt, dass die Filtergeschwindigkeit der gesättigten Zone in Abhängigkeit des Durchlässigkeitsbeiwerts der gesättigten Zone und des hydraulischen Gefälles zu berechnen ist.

$$v_f = k_f \cdot I_{hy}$$

v_f = Filtergeschwindigkeit der gesättigten Zone in m/s

k_f = Durchlässigkeitsbeiwert der gesättigten Zone in m/s

I_{hy} = hydraulisches Gefälle in m/m

Da der Durchlässigkeitsbeiwert eines nicht wassergesättigten Bodens geringer ist als der eines wassergesättigten Bodens, gilt es die in Tabelle 1 ermittelten Werte zu halbieren.

$$k_{fu} = \frac{k_f}{2}$$

k_f = Durchlässigkeitsbeiwert der gesättigten Zone in m/s

k_{fu} = Durchlässigkeitsbeiwert der ungesättigten Zone in m/s

Tabelle 2: Darstellung der Durchlässigkeitsbeiwerte der ungesättigten Zone.

k_f -Wert [m/s]	k_{fu} -Wert [m/s]
$2,71 \times 10^{-5}$	$1,355 \times 10^{-5}$
$6,25 \times 10^{-6}$	$3,125 \times 10^{-6}$
$1,25 \times 10^{-5}$	$6,25 \times 10^{-6}$
$3,33 \times 10^{-5}$	$1,665 \times 10^{-5}$

Das hydraulische Gefälle wird näherungsweise mit 1 angenommen. Unter den oben genannten Bedingungen werden die Versickerungsraten in Abhängigkeit der Versickerungsflächen, bezogen auf das ausgewählte Hochwasserereignis vom 21.05.2019 (ca. ein HQ₁₀₀), die in Tabelle 3 dargestellt werden und der auf die Flächen in Abschnitt 2 (Hammelsbergwiesen) bezogenen gemittelten Durchlässigkeitsbeiwerte der ungesättigten Zone aus Tabelle 4 ermittelt und in Tabelle 5 dargestellt.

$$Q_s = k_{fu} \cdot A_s$$

Q_s = Versickerungsrate in m³/s

k_{fu} = Durchlässigkeitsbeiwert der ungesättigten Zone in m/s

A_s = Versickerungsfläche in m²

Tabelle 3: Zusammenstellung der Versickerungsflächen, Abschnitt 2

Zeit [h]	Abschnitt 2 Hammelsbergwiesen [m ²]
0	0
1	10.667
2	21.334
3	32.000
4	27.429
5	22.858
6	18.287
7	13.716
8	9.145
9	4.574
10	0

Tabelle 4: Darstellung der im Abschnitt 2 gemittelten Durchlässigkeitsbeiwerte der ungesättigten Zonen

k _{fu} -Wert [m/s]	k _{fu} -Mittelwert [m/s]
1,355x10 ⁻⁵	8,3375x10 ⁻⁶
3,125x10 ⁻⁶	

Tabelle 5: Darstellung der Versickerungsraten in Abschnitt 2

Zeit [h]	Versickerungsrate, Abschnitt 2 Hammelsbergwiesen [m³/s]
0	0,00
1	0,09
2	0,18
3	0,27
4	0,23
5	0,19
6	0,15
7	0,11
8	0,08
9	0,04
10	0,00

Zur annäherungsweisen Ermittlung des versickerten Wasservolumens wird nach Modellierung der WAGU GmbH bezüglich eines Hochwasserereignisses vom 21.05.2019 eine Einstauzeit von $D = 10$ h (600 min, 36000 sek, Dauer einer Hochwasserwelle) angesetzt, da es sich um große und flach geneigte Anschlussflächen handelt. Das ermittelte versickerte Wasservolumen ist in Tabelle 6 aufgeführt.

$$V_{vers.} = D \cdot Q_s$$

Q_s = Versickerungsrate in m³/s

D = maßgebliche Regendauer in s

V = versickertes Wasservolumen in m³

Tabelle 6: Darstellung der versickerten Wasservolumina.

Zeit [h]	versickertes Wasservolumen, Hammelsbergwiesen [m ³]
0	0
1	320
2	640
3	960
4	823
5	686
6	549
7	412
8	274
9	137
10	0

Tabelle 7: Darstellung des in 10 h im Bereich Abschnitt 2 versickerten Wasservolumens.

gesamtes versickertes Wasservolumen, Abschnitt 2, Hammelsbergwiesen [m ³]
4.803

Zur Berechnung der Versickerungstiefe wird der gemittelte Durchlässigkeit Wert (Tabelle 4, „Hammelsbergwiesen“) mal die Dauer (10 h) gerechnet. Somit ergibt sich eine durchschnittliche Versickerungstiefe im Rückhalteraum „Hammelsbergwiesen“ von **0,3 m** ($8,3375 \times 10^{-6} \text{ m/s} \cdot 36000 \text{ s}$).

Diese Tiefe reicht nicht bis in die grundwasserführenden Schichten des Grundwasserleiters I hinein.

8 Abschätzung der Belastung des eingestauten Wassers

Zur Bestimmung der Schmutzfracht, die im Rahmen eines Hochwasserereignisses im Rückstaubereich auftreten kann, wurden die Daten einer SMUSI Berechnung von 2013 herangezogen (Ingenieurbüro Heer, Fritzlar, 2013). Sämtliche Bauwerksentlastungen, die sich im oberstrombefindlichen Einzugsgebiet des Wahlebachs befinden, wurden jeweils mit ihren 6 Schmutzstoffen addiert. Die Stoffmengen stellen die Belastung im Mischwasserabfluss jedes Einleiters während der Bilanzierungszeiträume von 9 Monaten dar.

Tabelle 8: Belastungsparmeter der 10 Entlastungsbauwerke oberhalb der Rückhalteräume in [mg/l] pro ¼ Jahr (Quelle: SMUSI, Ing. Heer, Fritzlar, 2013)

Bauwerksname	Bez	AFS	BSB5	CSB	TOC	NH4-N	PO4-P
Schulstraße	BW01	177	33	150	62	3	2
Heupel	RV51	182	17	145	50	2	2
RÜ Steinweg	RV10	182	18	144	50	2	2
Notabschlag	RVONOT	165	13	129	43	1	1
Im Graben	RVZ1	180	18	143	50	2	2
Wattenbacher Str.	RW01	163	14	129	44	1	1
Wellerode II	BW03	139	20	128	49	2	2
Regenüberlauf	RVBB	284	26	168	63	2	2
Vollmarshausen	BV10	223	60	176	94	5	3
Summe aller Einleiter	-	1695	219	1312	505	20	17
Summe aller Einleiter Tagesdurchschnitt (/274)	-	6,19	0,80	4,79	1,84	0,07	0,06

AFS = Abfiltrierbare Stoffe

BSB5 = Biologischer Sauerstoffbedarf

CSB = Chemischer Sauerstoffbedarf

TOC = Gesamter organischer Kohlenstoff

Diese Schmutzfracht auf ein Hochwasserereignis und somit auf einen Zeitraum, der z. B. ca. einem Tag entspricht (Annahme Hochwasserwelle des HW-Ereignisses aus 2019 das ca. einem HQ₁₀₀ entsprach) führt zu Pauschalisierungen, die eine Plausibilität der Annahmen und eine entsprechende Wertung erschweren. Die Daten aus der SMUSI stammen lediglich aus einem Zeitraum, der 9 Monate abbildet. Dieser Zeitraum könnte ggf. ein HQ₁₀ Ereignis beinhalten.

Bei Hochwasserereignissen wie einem HQ₂₅ (16,82 m³/s) oder HQ₁₀₀ (25,30 m³/s), die zu einem Einstau der Stauanlagen führen würden, werden die Schmutzfrachten, die aus den Entlastungen der Mischwassersysteme in den Wahlebach abgeschlagen werden, so stark verdünnt, dass eine genaue Einschätzung der Verdünnungsrate, entgegen der SMUSI-Werte nicht stichfest getroffen werden kann.

Eine größere Belastungsgefahr geht durch das Einsickern von z. B. Düngemitteln über die umliegenden Felder aus. Im Bereich des 2. Abschnitts („Hammelsbergwiesen“), das im o. a. Trinkwasserschutzgebiet Zone III liegt, befinden sich jedoch ausschließlich Wiesen und Weideflächen. Diese Flächen liegen innerhalb des Geltungsbereichs des Bebauungsplans Nr. 48 „Wahlebachaue“. Durch diesen Bebauungsplan soll die Wahlebachaue als vernetzendes Grünelement und wichtiger Naherholungsraum geschützt und gefördert sowie eine dem Grundwasser- und Fließgewässerschutz adäquate Bewirtschaftung ermöglicht werden.

In den textlichen Festsetzungen ist folgendes geregelt: Intensiv genutzte landwirtschaftliche Flächen sind in extensiv genutztes Grünland zu überführen. Möglich ist Wiesen-, Weide- oder Mähweidenutzung, die jährliche Stickstoffzufuhr darf maximal 50 kg/ha betragen bzw. 1,5 Großvieheinheiten. Somit ist die Belastung der Wahlebachaue durch Düngemittel als gering einzustufen.

Die bewirtschafteten Flächen oberhalb im 1. Abschnitt („Scheid- und Stützwiesen“), liegen außerhalb der Trinkwasserschutzzone. Berücksichtigt man, dass im Fall eines Rückstaus das zurückzuhaltende Wasser ebenfalls stark mit dem Niederschlagswasser und dem Durchfluss des Wahlebachs vermischt wird, ist auch diese Belastung als gering einzustufen. Eine Beaufschlagung der Einstauflächen im oberen Becken, 1. Abschnitt („Scheid- und Stützwiesen“), ist zudem erst geplant, wenn das untere Becken im 2. Abschnitt („Hammelsbergwiesen“) bereits voll eingestaut wurde. Somit kann sich in Abschnitt 1 bereits ein Teil der absetzbaren Partikel absetzen und wirkt somit schadstoffmindernd auf das nachfolgende Becken in Abschnitt 2 ein.

Die größte Gefahr einer Belastung des Grundwasserleiters besteht während und kurz nach der Bauphase, da in diesen Zeiträumen, der profilierte Boden noch nicht durch wiederkehrende Ereignisse natürlich durch Feinstoffe abgedichtet wurde.

Daher müssen u. E. folgende Vorkehrungen während der Bauphase berücksichtigt werden:

- Beteiligte Firmen müssen vor Beginn der Maßnahme über die Auflagen in der entsprechenden Schutzzone informiert und eingewiesen werden.
- Der Tiefbrunnen ist unmittelbar vor, während und nach der Ausführung der Tiefbauarbeiten zu kontrollieren (Trübmessungen).
- Baulagerflächen, Baustelleneinrichtungen (Toilette, etc.) und Maschinenstandflächen sind außerhalb der Schutzzone zu platzieren.

- Bei der Bauausführung dürfen keine Baustoffe (z.B. RC-Material odg.) oder Bauhilfsstoffe verwendet oder gelagert werden, die wassergefährdend sind.
- Baumaschinen sind außerhalb der Schutzzone zu betanken und regelmäßig zu kontrollieren.
- Bodenschichten, die vom baubegleitenden Bodengutachter (regelmäßige Abstimmung und Kontrollen der Tiefbauarbeiten durch den bBG im Bereich der Schutzzone vorausgesetzt) als gering abdichtend deklariert werden, sind entsprechend mit unbelastetem Z0-Boden abzudichten (Gewässerumleitung des Wahlebachverlaufs).
- Bei Missachtung der o.g. Maßnahmen ist unverzüglich die untere Wasserbehörde zu informieren.

9 Zusammenfassende Bewertung

Bei dem geplanten Bau von zwei Hochwasserrückhalteräumen zwischen den Ortschaften Vollmarshausen und dem Ortskern Lohfelden unmittelbar am Wahlebach bzw. Fahrenbach liegt der Abschnitt 2 in dem nördlichen Bereich des Trinkwasserschutzgebietes, Zone III, der Trinkwassergewinnungsanlage TB Lindenberg.

Strukturgeologisch befindet sich der Abschnitt 2 in einer tektonisch angelegten Senke, in der zwei Grundwasserleiter ausgebildet sind. Die zwei Grundwasserstockwerke werden durch mehrere 10er-Meter mächtige sehr gering bis nicht wasserleitende Ton- und bindige Feinsandlagen aus dem Tertiär getrennt. Der Tiefbrunnen TB Lindenberg entnimmt sein Wasser aus dem unteren Grundwasserleiter im Mittleren Buntsandstein (Solling-Folge).

Die Flutwelle aus Regenwasser, das vermutlich durch Mischwasser aus der Kanalisation im Oberstrom beaufschlagt ist, wird im Bereich von Abschnitt 2 über etwa 10 Std. angestaut. Ein Teil des Wassers (ca. 4.803 m³) wird wegen des relativ gut durchlässigen Oberbodens im Untergrund versickern.

Die Eindringtiefe in den Untergrund der Wiesen und Äcker wird in den o. a. 10 Stunden jedoch nur wenige Dezimeter betragen. Beim Versickern werden Schwebstoffe ausgefiltert und Schadstoffe zum Teil zurückgehalten.

Mit einem Flurabstand von etwa 3 m befindet sich unterhalb des bindigen Löß- und Auenlehms in quartären Kiesen und Sanden der Obere Grundwasserleiter. Das Grundwasser steht mit dem Wasser im Wahlebach bzw. Fahrenbach in hydraulischem Kontakt.

Das Grundwasser steht hingegen jedoch nicht in Verbindung mit dem unteren Grundwasserleiter, da er durch eine 30 m bis 50 m mächtige Wechselfolge aus tertiären Tonen und bindigen Feinsanden getrennt wird. Das Grundwasser im Oberen Grundwasserstockwerk sowie die grundwassergering bis nichtleitende Wechselfolge bilden zwei weitere Schutzbarrieren.

Bei Hochwasserereignissen würde, sofern das Wasser aus den Regenrückhaltebecken weiter in den Untergrund versickert, zunächst der obere Grundwasserleiter in den quartären Kiesen aufgefüllt werden. Das ggf. mit Schadstoffen beaufschlagte Wasser würde dann über den Wahlebach als Vorfluter abgeführt werden.

Die Basis des oberen Grundwasserleiters bilden die hierunter folgenden Schichten des Tertiärs. Wegen der grundwasserhemmenden Ausbildung der tertiären Sedimente staut sich das Grundwasser im Oberen Grundwasserleiter. Sie bilden eine hydraulische Trennung zum unterlagernden, vom TB Lindenberg genutzten, Grundwasserleiter im Mittleren Buntsandstein. Diese bindigen Schichten bewirken aufgrund Ihrer sehr geringen Durchlässigkeiten lange Verweilzeiten des hierüber natürlich versickernden Grundwassers. Auf diesem langen Weg wirken die selbstreinigenden Prozesse im Boden.

Auf Grundlage der geologischen, strukturgeologischen und hydrogeologischen Verhältnisse gehen wir insgesamt von keiner bzw. einer nur sehr geringen Gefahr für das in der Trinkwassergewinnungsanlage TB Lindenberg geförderte Grundwasser aus.

Der Verfasser: agc wasser gmbh,
Dipl.-Geol. Wolfgang Faupel

Kassel, 17.02.2021

Ort, Datum

Unterschrift

Der Verfasser: agc wasser gmbh,
i.A. M. Sc. Christoph Wegener

Kassel, 17.02.2021

Ort, Datum

Unterschrift

A handwritten signature in blue ink, appearing to read 'C. Wegener', is written over a horizontal line.

Anlage 1:
Luftbild mit Kennzeichnung des
Untersuchungsbereiches

Plan: W:\PROJEKTE\Lohfelden_Gemeinde\205_4425_Grundlagenermittlung hydrogeologisches Gutachten\07 Pläne\08_Bestandspläne.apx\205.2743_AP_212801_ÜK Luftbild_Untersuchungsbereich.dwg

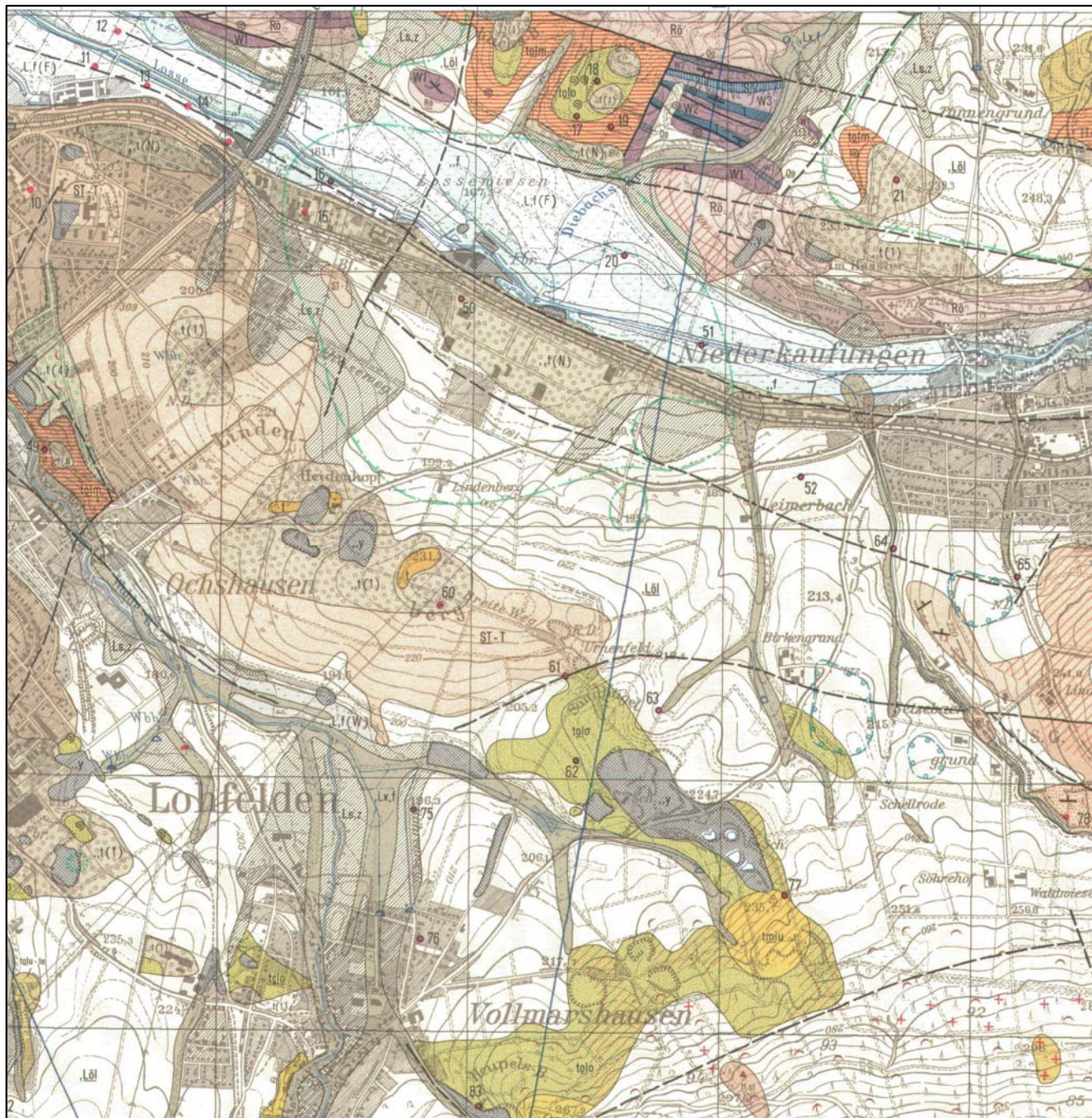


Legende:

- untersuchter Bereich
- Wahlebach

Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/Fahrenbach" Hydrogeologische Studie		
Darstellung: Luftbild mit Kennzeichnung des Untersuchungsbereiches	Anlage:	1
	Maßstab:	1 : 5.000
	Zeichnungs-Nr.:	205.2743_Hydrogeologisches Gutachten
		DatumName
	gezeichnet:	09.02.2021fal
	geprüft:	09.02.2021jfe
Auftraggeber: L O H F E L D E N Gemeinde Lohfelden Lange Straße 20 34253 Lohfelden	Planverfasser: agc agc wasser gmbh Friedrich - Ebert - Straße 48 34117 Kassel Tel.:0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de	

Anlage 2:
Ausschnitt aus der geologischen Karte 1: 25.000,
Blatt 4723 Oberkaufungen



Legende:



Projekt:

Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"

Hydrogeologische Studie

Darstellung:

Ausschnitt aus der
geologischen Karte
1 : 25.000, Blatt 4723 Oberkaufungen

Anlage:

2

Maßstab:

1 : 25.000

gezeichnet:

28.01.2021

geprüft:

28.01.2021

Datum

Name

fai

jfe

Auftraggeber:



Gemeinde Lohfelden
Lange Straße 20
34253 Lohfelden

Planverfasser:

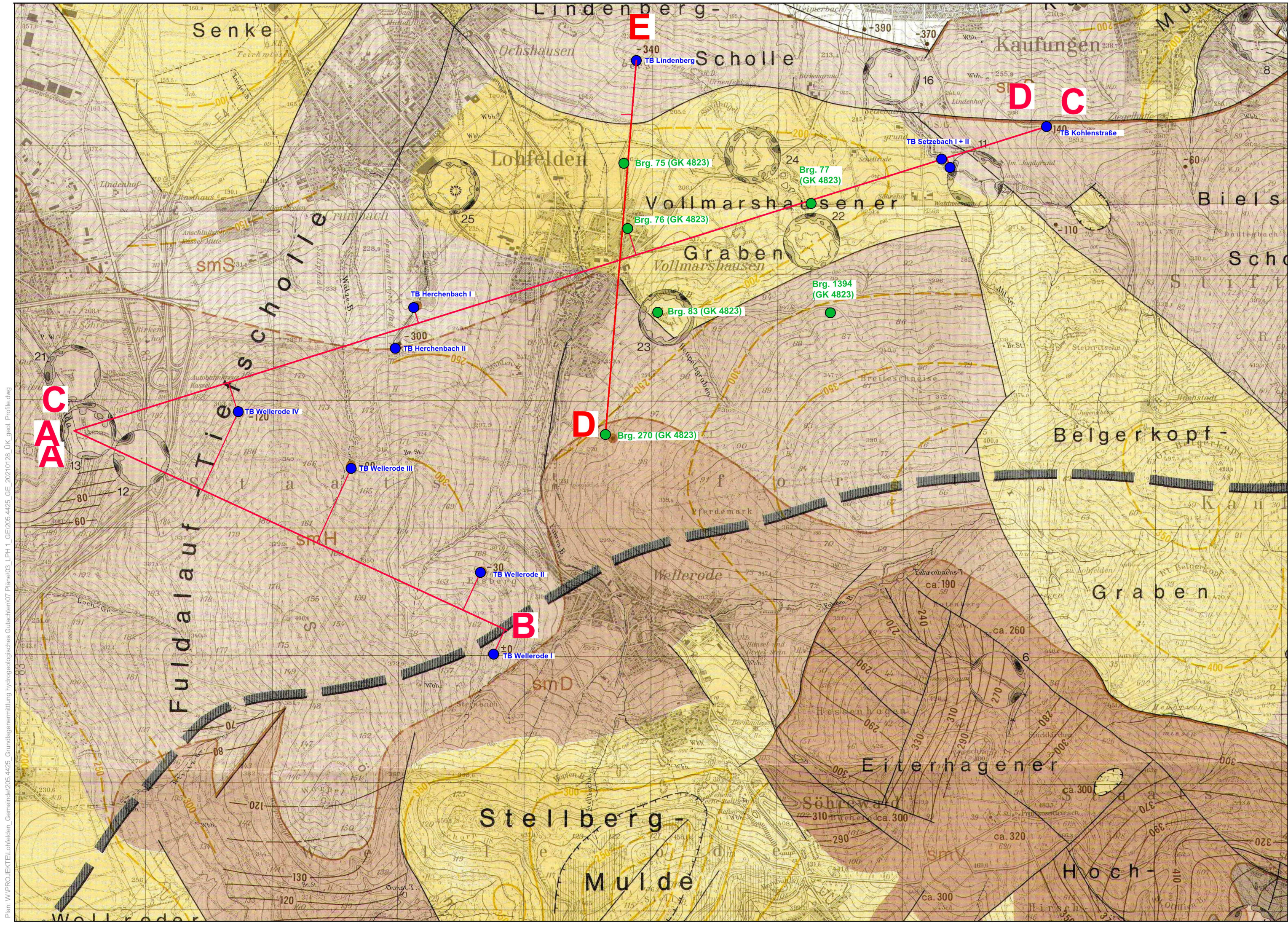


agc wasser GmbH
Friedrich - Ebert - Straße 48
34117 Kassel

Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-kassel.de / info@agc-kassel.de

Anlage 3:

**Ausschnitt aus der struktureologischen Karte
1 : 25.000, Beiblatt zur geologischen Karte,
Blatt 4723 Oberkaufungen**



Legende

- Wassergewinnungsanlage
- Bohrpunkt GK25, Blatt 4823 Oberkaufungen
- Profilpunkte

Verwerfungen
dargestellt in vertikaler Projektion ihres
Ausbisses an der Erdoberfläche

Tertiär

Quartär abgedeckt

Muschelkalk

soRö

Röt-Folge

smS

Solling-Folge

smH

Hardeggen-Folge

smD

Detfurth-Folge

smV

Volpriehausen-Folge

SU

Salmünster-Folge
u. Gelnhausen- Folge



Projekt:

Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"

Hydrogeologische Studie

Darstellung:

Ausschnitt aus dem Beiblatt der
Geologischen Karte 1:25.000 Blatt
4823 Oberkaufungen
mit Darstellung der Profillinien

Planungsstand:

Grundlagenermittlung

Auftraggeber:



Gemeindevorstand der
Gemeinde Lohfelden
Lange Str. 20
34253 Lohfelden

Anlage:

3

Maßstab:

1 : 25.000

Zeichnungs-Nr.:

205 4425_GE_20210128_ÜK_geol.
Profile_agc - A3 quer-Plotter

Datum

Name

gezeichnet:

14.01.2021

mbr

geprüft:

14.01.2021

wfa

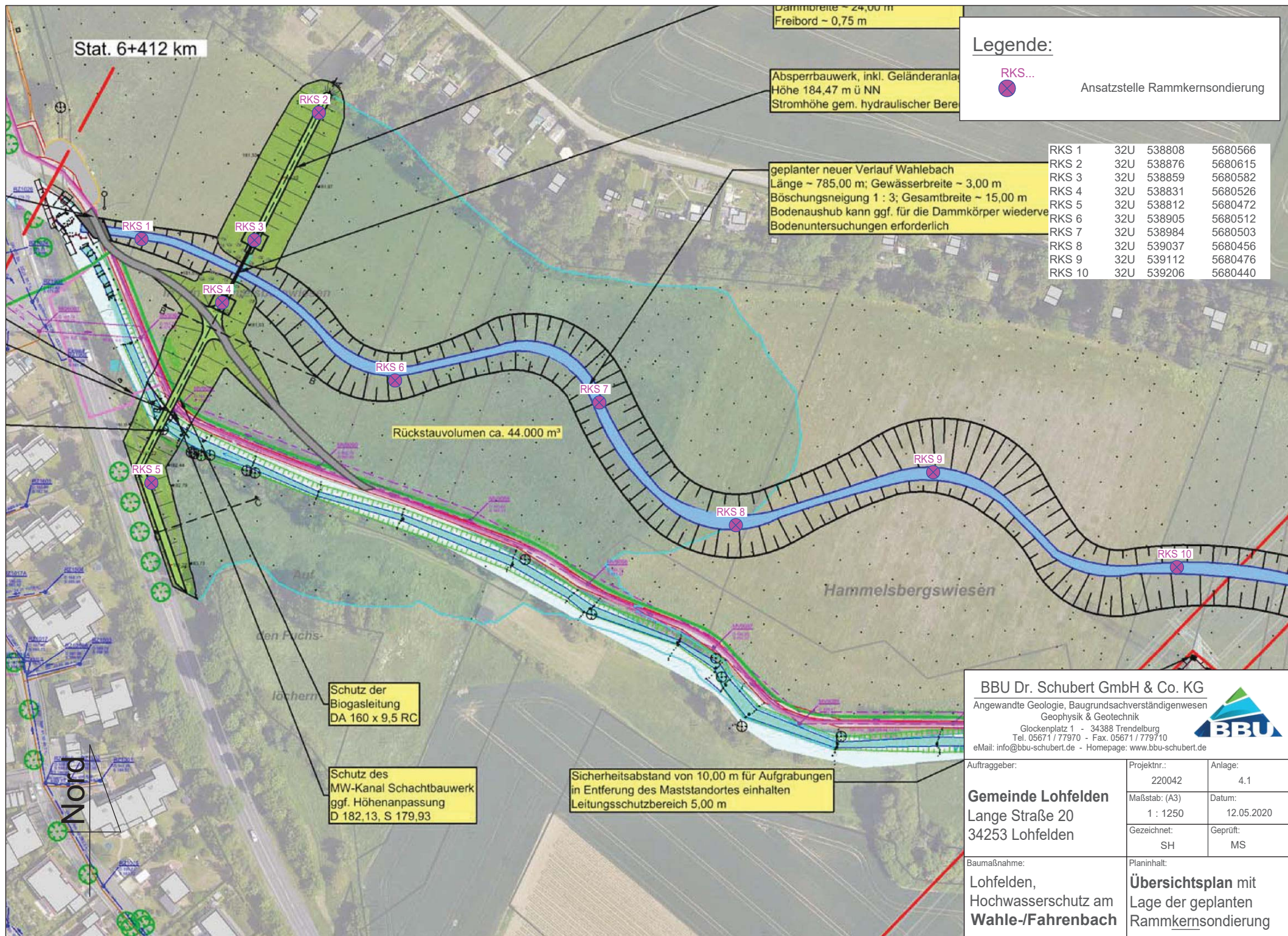
Planverfasser:



agc - wasser gmbh
Friedrich - Ebert - Straße 48
34117 Kassel
Tel.:0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de

Anlage 4:

**Lageplan agc wasser gmbh mit Kennzeichnung der
Bohransatzpunkte aus:
Ingenieur-geologisches Gutachten BBU Dr. Schubert
vom 25.05.2020**



Legende:



Ansatzstelle Rammkernsondierung

RKS 1	32U	538808	5680566
RKS 2	32U	538876	5680615
RKS 3	32U	538859	5680582
RKS 4	32U	538831	5680526
RKS 5	32U	538812	5680472
RKS 6	32U	538905	5680512
RKS 7	32U	538984	5680503
RKS 8	32U	539037	5680456
RKS 9	32U	539112	5680476
RKS 10	32U	539206	5680440

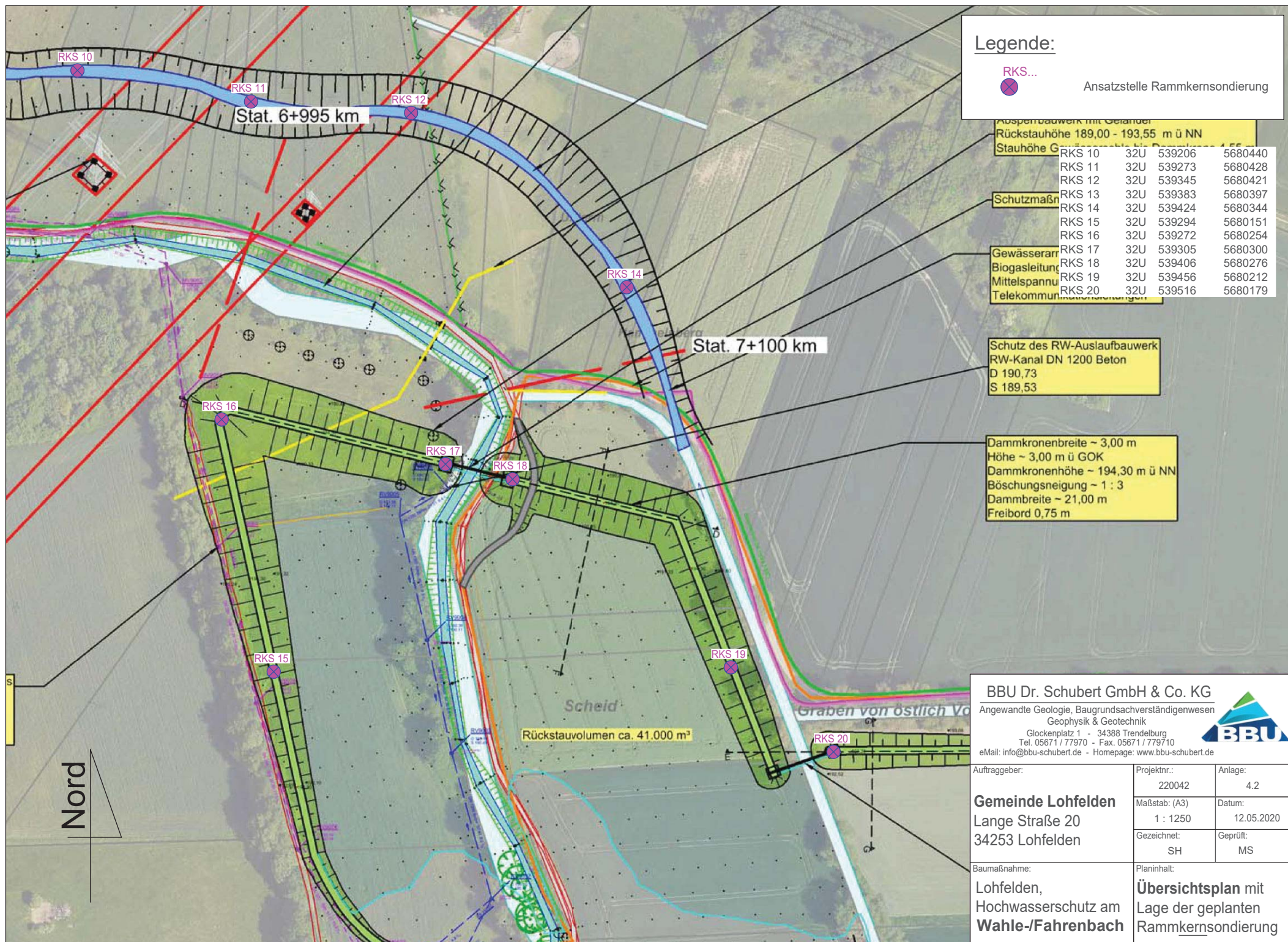
BBU Dr. Schubert GmbH & Co. KG

Angewandte Geologie, Baugrundsachverständigenwesen
Geophysik & Geotechnik

Glockenplatz 1 - 34388 Trendelburg
Tel. 05671 / 77970 - Fax. 05671 / 779710
eMail: info@bbu-schubert.de - Homepage: www.bbu-schubert.de



Auftraggeber:	Projektnr.: 220042	Anlage: 4.1
Gemeinde Lohfelden Lange Straße 20 34253 Lohfelden	Maßstab: (A3) 1 : 1250	Datum: 12.05.2020
Baumaßnahme: Lohfelden, Hochwasserschutz am Wahle-/Fahrenbach	Gezeichnet: SH	Geprüft: MS
Planinhalt: Übersichtsplan mit Lage der geplanten Rammkernsondierung		



Legende:

RKS...
Ansatzstelle Rammkernsondierung

Rückstauhöhe 189,00 - 193,55 m ü NN				
Stauhöhe G	RKS 10	32U	539206	5680440
	RKS 11	32U	539273	5680428
	RKS 12	32U	539345	5680421
Schutzmaßn	RKS 13	32U	539383	5680397
	RKS 14	32U	539424	5680344
	RKS 15	32U	539294	5680151
	RKS 16	32U	539272	5680254
Gewässerarr	RKS 17	32U	539305	5680300
Biogasleitung	RKS 18	32U	539406	5680276
Mittelspannu	RKS 19	32U	539456	5680212
Telekommun	RKS 20	32U	539516	5680179

Schutz des RW-Auslaufbauwerk
RW-Kanal DN 1200 Beton
D 190,73
S 189,53

Dammkronenbreite ~ 3,00 m
Höhe ~ 3,00 m ü GOK
Dammkronenhöhe ~ 194,30 m ü NN
Böschungsneigung ~ 1 : 3
Dammbreite ~ 21,00 m
Freibord 0,75 m

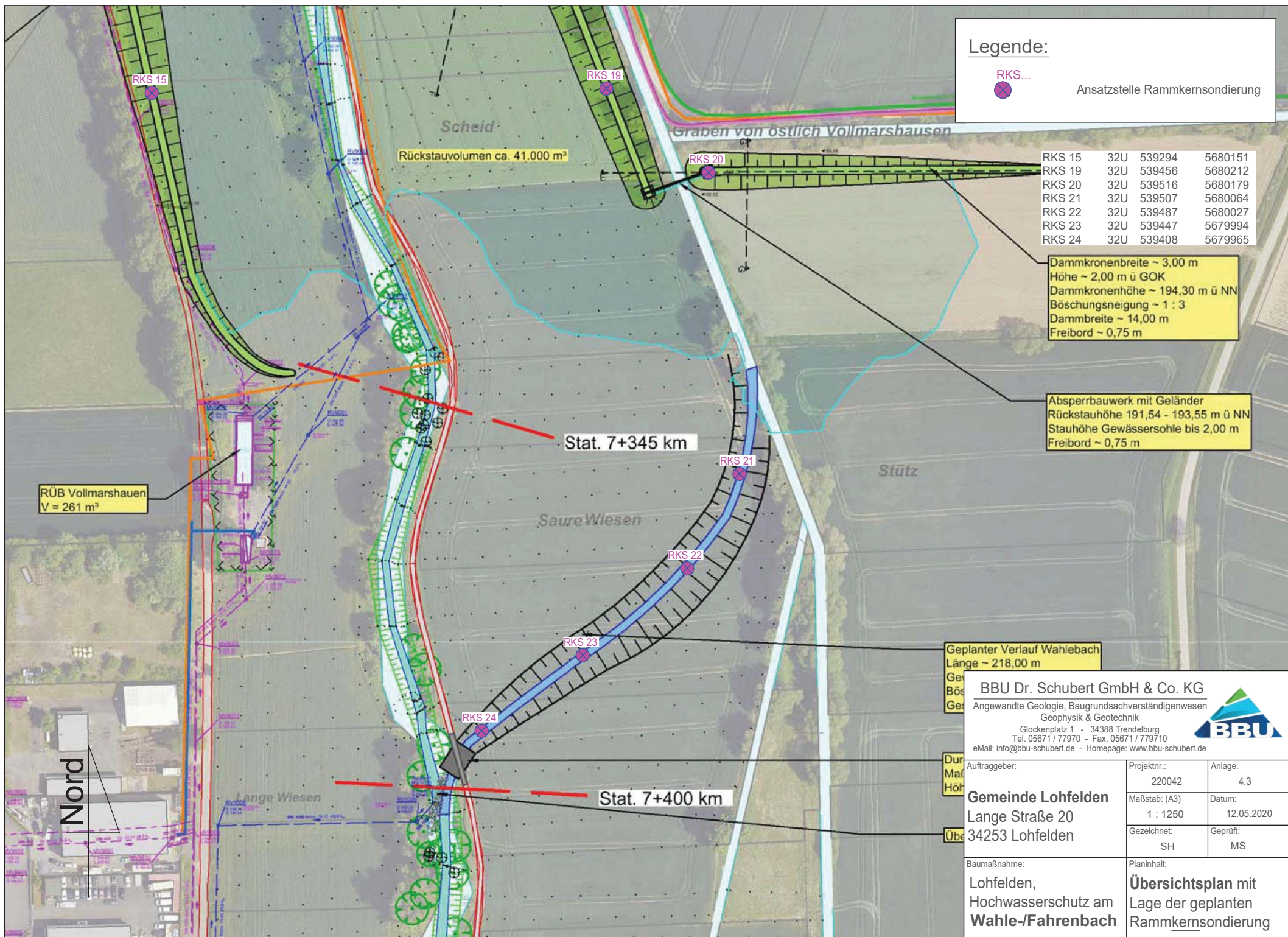
Rückstauvolumen ca. 41.000 m³

BBU Dr. Schubert GmbH & Co. KG

Angewandte Geologie, Baugrundsachverständigenwesen
Geophysik & Geotechnik
Glockenplatz 1 - 34388 Trendelburg
Tel. 05671 / 77970 - Fax. 05671 / 779710
eMail: info@bbu-schubert.de - Homepage: www.bbu-schubert.de



Auftraggeber: Gemeinde Lohfelden Lange Straße 20 34253 Lohfelden	Projektnr.: 220042	Anlage: 4.2
	Maßstab: (A3) 1 : 1250	Datum: 12.05.2020
	Gezeichnet: SH	Geprüft: MS
	Planinhalt: Übersichtsplan mit Lage der geplanten Rammkernsondierung	



Legende:



Ansatzstelle Rammkernsondierung

RKS 15	32U	539294	5680151
RKS 19	32U	539456	5680212
RKS 20	32U	539516	5680179
RKS 21	32U	539507	5680064
RKS 22	32U	539487	5680027
RKS 23	32U	539447	5679994
RKS 24	32U	539408	5679965

Dammkronenbreite ~ 3,00 m
Höhe ~ 2,00 m ü GOK
Dammkronenhöhe ~ 194,30 m ü NN
Böschungsneigung ~ 1 : 3
Dammbreite ~ 14,00 m
Freibord ~ 0,75 m

Absperrbauwerk mit Geländer
Rückstauhöhe 191,54 - 193,55 m ü NN
Stauhöhe Gewässersohle bis 2,00 m
Freibord ~ 0,75 m

Geplanter Verlauf Wahlebach
Länge ~ 218,00 m

BBU Dr. Schubert GmbH & Co. KG

Angewandte Geologie, Baugrundsachverständigenwesen

Geophysik & Geotechnik

Glockenplatz 1 - 34388 Trendelburg

Tel. 05671 / 77970 - Fax. 05671 / 779710

eMail: info@bbu-schubert.de - Homepage: www.bbu-schubert.de



Auftraggeber:

Gemeinde Lohfelden
Lange Straße 20
34253 Lohfelden

Projektnr.:

220042

Anlage:

4.3

Maßstab: (A3)

1 : 1250

Datum:

12.05.2020

Gezeichnet:

SH

Geprüft:

MS

Baumaßnahme:

Lohfelden,
Hochwasserschutz am
Wahle-/Fahrenbach

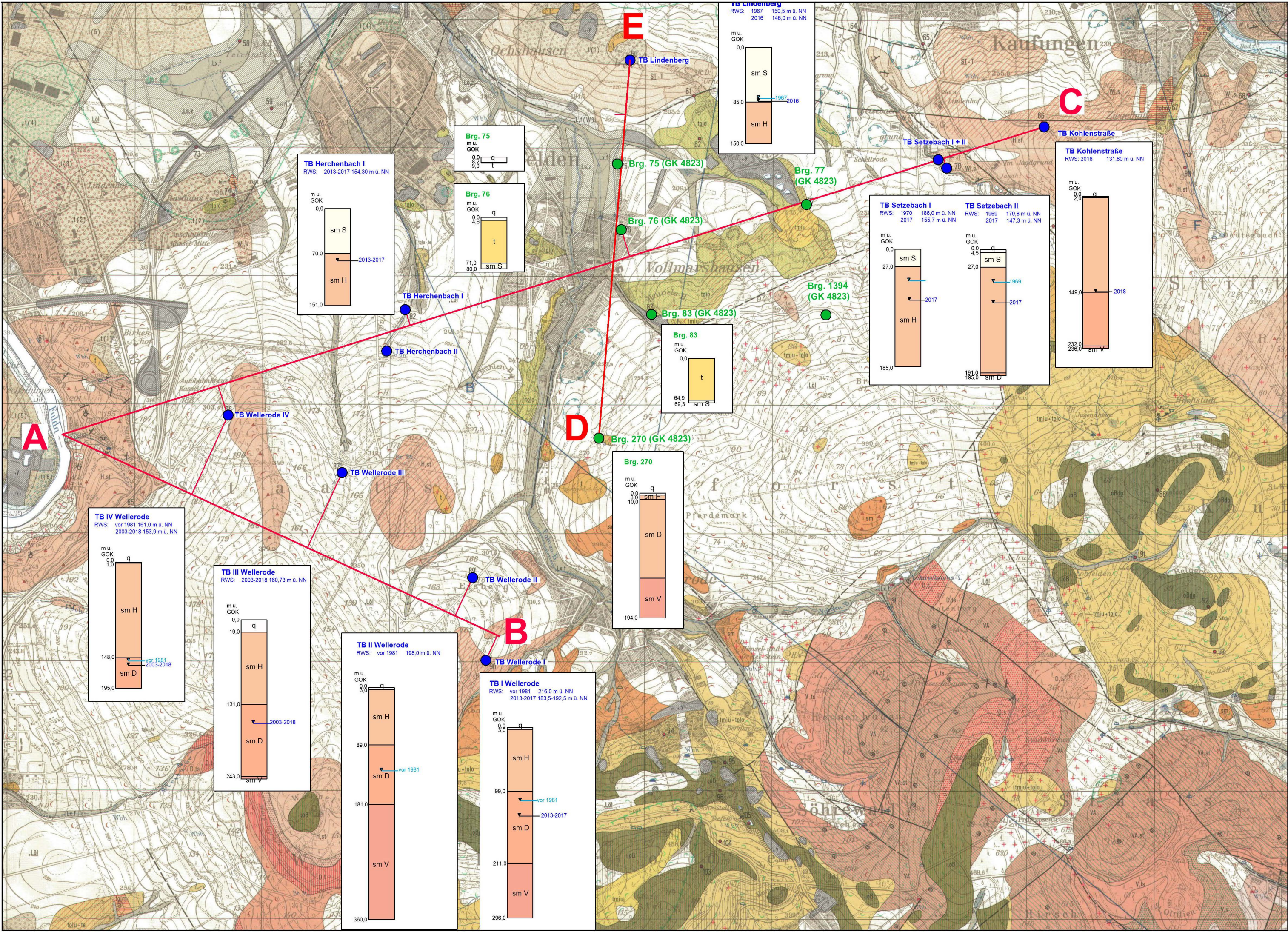
Planinhalt:

Übersichtsplan mit
Lage der geplanten
Rammkernsondierung

Anlage 5:
Schnitte/Geologische Profile

Anlage 5.1:
Geologische Karte mit Kennzeichnung der Profillinien

Plan: W:\PROJEKTE\LOHfelden_Gemeinde\205_4425_Grundlagenermittlung hydrogeologisches Gutachten\07_Plane\03_LPH_1_GE\205_4425_GE_20210114_UK_geol_Profile.dwg



Legende

- Schichtgrenze
- q Quartär
- sm S Mittlerer Buntsandstein, Solling-Folge
- sm H Mittlerer Buntsandstein, Hardeggen-Folge
- sm D Mittlerer Buntsandstein, Detfurth-Folge
- sm V Mittlerer Buntsandstein, Volpriehausen-Folge
- Wassergewinnungsanlage
- Bohrpunkt GK25, Blatt 4823 Oberkaufungen
- Ruhewasserspiegel (RWS) bis 1981
- Ruhewasserspiegel (RWS) 2003-2018
- Profilpunkte



Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"
Hydrogeologische Studie

Darstellung:	Ausschnitt aus der Geologischen Karte 1:25.000 Blatt 4823 Oberkaufungen mit Darstellung der Schichtenverzeichnisse der Wassergewinnungsanlagen sowie Lager der Querprofile AB, AC und DE	
Anlage:	5.1	
Maßstab:	1 : 25.000	
Zeichnungs-Nr.:	205_4425_GE_20210114_UK_geol_Profile_agc - A3 quer-Plotter	
Planungsstand:	gezeichnet:	14.01.2021
	geprüft:	14.01.2021
Auftraggeber:	Datum	Name
		mbr
		wfa

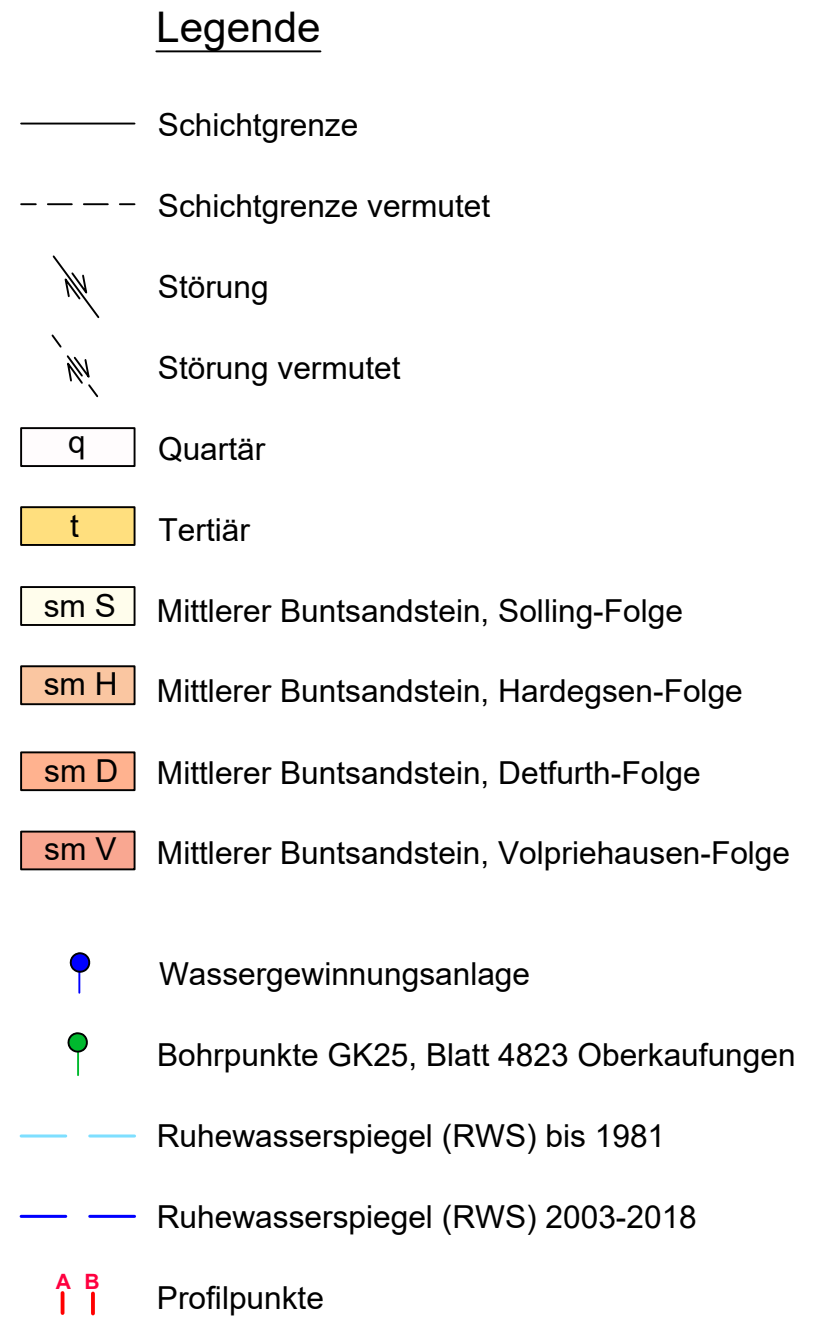


Gemeinde Lohfelden
Gemeinde Lohfelden
Lange Str. 20
34253 Lohfelden



agc - wasser gmbh
Friedrich - Ebert - Straße 48
34117 Kassel
Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de

Anlage 5.2:
Geologischer Schnitt A - B



Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"
Hydrogeologische Studie

Darstellung:

Schematisches Querprofil AB

2-fach überhöht;
horizontaler Stauchungsfaktor: 0,5

Anlage:	5.2	
Maßstab:	vertikal: 1 : 5.000 horizontal: 1 : 10.000	
Zeichnungs-Nr.:	205.4425_GE_20210114_ÜK_geol. Profile_agc - A3 quer-Plotter	
	Datum	Name

Planungsstand:

Grundlagenermittlung

gezeichnet:	14.01.2021	mbr
geprüft:	14.01.2021	wfa

Auftraggeber:



**Gemeindevorstand der
Gemeinde Lohfelden
Lange Str. 20
34253 Lohfelden**

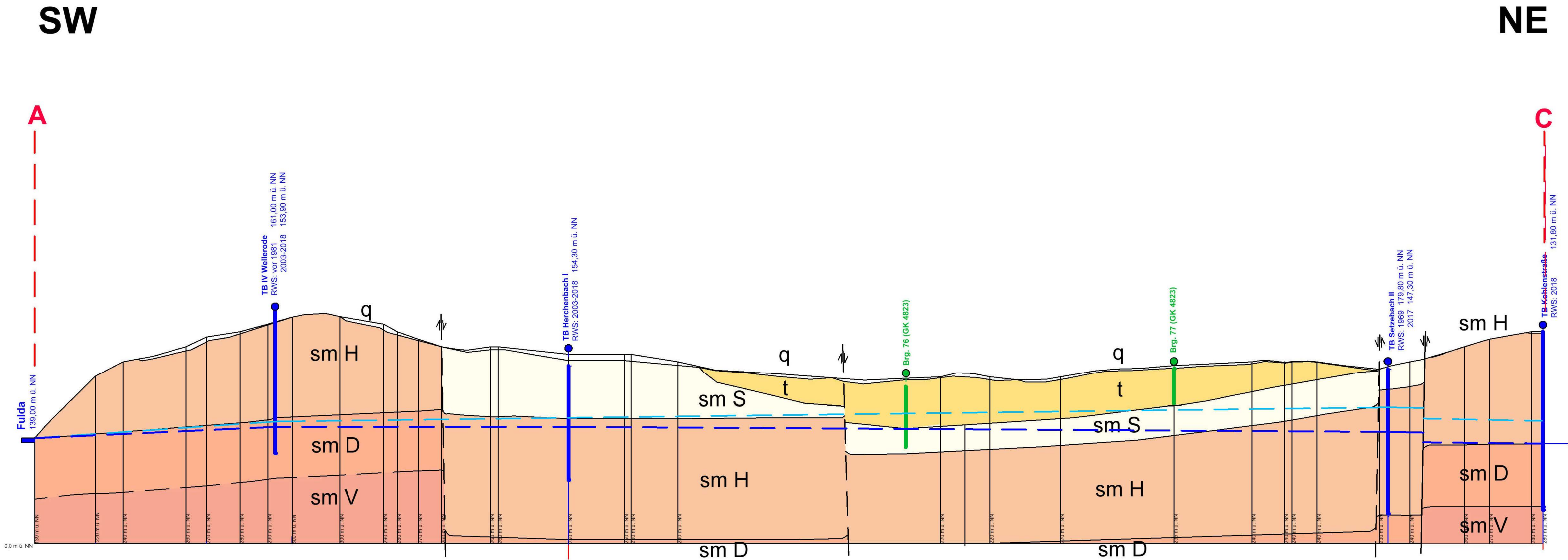
Planverfasser:



agc - wasser gmbh
Friedrich - Ebert - Straße 48
34117 Kassel

Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de

Anlage 5.3:
Geologischer Schnitt A - C



Legende

- Schichtgrenze
- Schichtgrenze vermutet
- Störung
- Störung vermutet
- q Quartär
- t Tertiär
- sm S Mittlerer Buntsandstein, Solling-Folge
- sm H Mittlerer Buntsandstein, Hardeggen-Folge
- sm D Mittlerer Buntsandstein, Detfurth-Folge
- sm V Mittlerer Buntsandstein, Volpriehausen-Folge
- Wassergewinnungsanlage
- Bohrpunkte GK25, Blatt 4823 Oberkaufungen
- Ruhewasserspiegel (RWS) bis 1981
- Ruhewasserspiegel (RWS) 2003-2018
- Profilpunkte

Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"
Hydrogeologische Studie

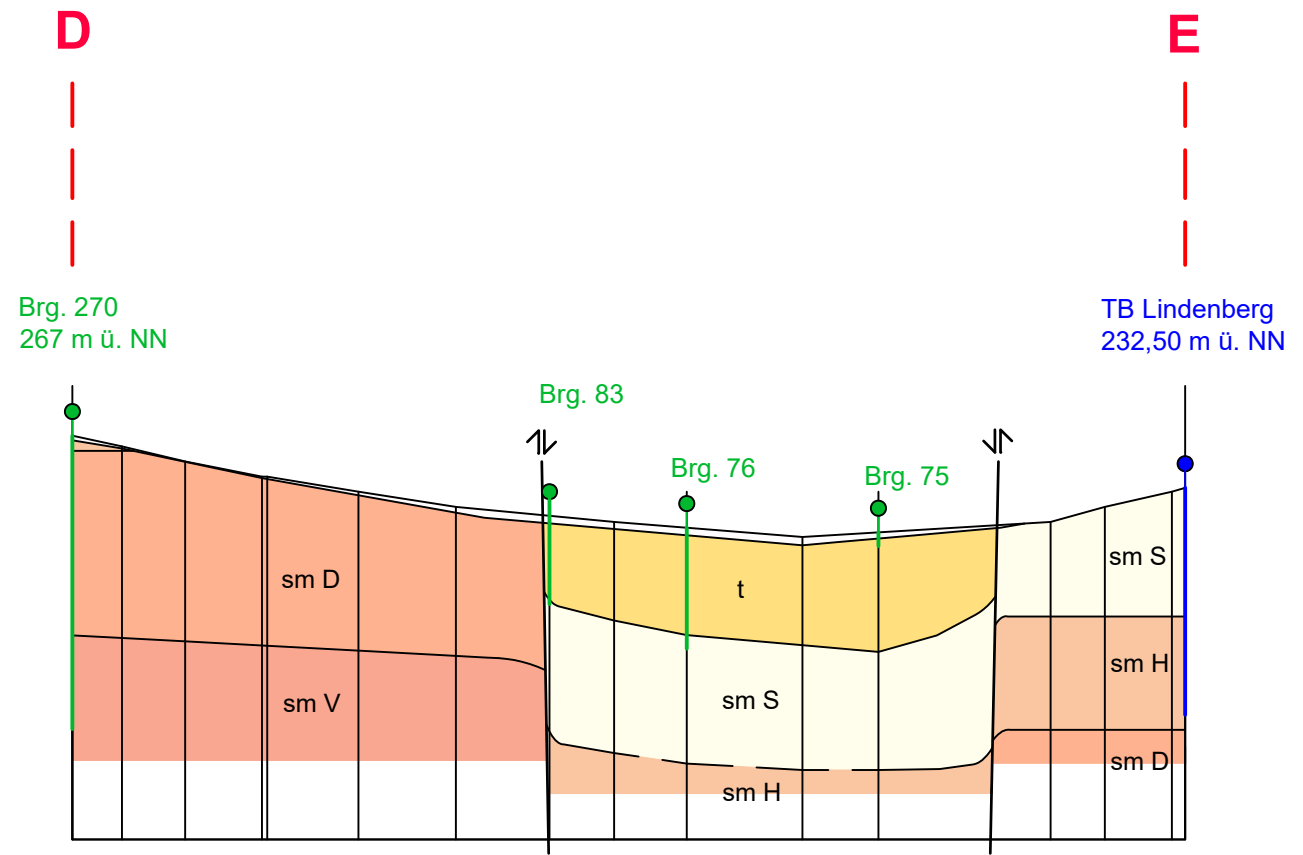
Darstellung: Schematisches Querprofil AC 2-fach überhöht; horizontaler Stauchungsfaktor: 0,5	Anlage:	5,3	
	Maßstab:	vertikal: 1 : 5.000 horizontal: 1 : 10.000	
	Zeichnungs-Nr.:	205.4425_GE_20210114_UK_geol. Profil_ac - A3 quer-Plotter	
Planungsstand: Grundlagenermittlung	Datum		Name
	gezeichnet:		mbr
	geprüft:		wfa
Auftraggeber:  Gemeindevorstand der Gemeinde Lohfelden Lange Str. 20 34253 Lohfelden	Planverfasser:  agc - wasser gmbh Friedrich - Ebert - Straße 48 34117 Kassel Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de		

Anlage 5.4:
Geologischer Schnitt D - E

Plan: W:\PROJEKTE\Lohfelden_Gemeinde\205.4425_Grundlagenermittlung hydrogeologisches Gutachten\07 Pläne\03_LPH_1_GE\205.4425_GE_20210114_ÜK_geol_Profile.dwg

S

N



Legende

- Schichtgrenze
- Schichtgrenze vermutet
- Störung
- q Quartär
- t Tertiär
- sm S Mittlerer Buntsandstein, Solling-Folge
- sm H Mittlerer Buntsandstein, Hardeggen-Folge
- sm D Mittlerer Buntsandstein, Detfurth-Folge
- sm V Mittlerer Buntsandstein, Volpriehausen-Folge
- Wassergewinnungsanlage
- Bohrpunkte GK25, Blatt 4823 Oberkaufungen
- Profilpunkte

Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach" Hydrogeologische Studie		
Darstellung: Schematisches Querprofil DE 2-fach überhöht; horizontaler Stauchungsfaktor: 0,5	Anlage:	5.4
	Maßstab:	vertikal: 1 : 5.000 horizontal: 1 : 10.000
	Zeichnungs-Nr.:	205.4425_GE_20210114_ÜK_geol. Profile_agc - A3 quer-Plotter
	Datum	Name
Planungsstand: Grundlagenermittlung	gezeichnet:	14.01.2021 mbr
	geprüft:	14.01.2021 wfa
Auftraggeber:  Gemeinde Lohfelden Lange Str. 20 34253 Lohfelden	Planverfasser:  agc - wasser gmbh Friedrich - Ebert - Straße 48 34117 Kassel Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de	

Anlage 6:
Antrag, Anordnung und Lageplan des
Trinkwasserschutzgebietes TB Lindenberg

Der Bürgermeister

3 1
Vollmarshausen, d. 9.10.1967

Ldkrs. Kassel

An den
Herrn Regierungspräsidenten
- obere Wasserbehörde -

über den
Herrn Landrat des Kreises Kassel
- untere Wasserbehörde -

K a s s e l

Betr.: Gem. V o l l m a r s h a u s e n / Ldkrs. Kassel
Antrag auf Festsetzung eines Wasserschutzgebietes
für den Bohrbrunnen

Die Gemeinde Vollmarshausen beantragt die Festsetzung eines
Wasserschutzgebietes für den Bohrbrunnen der Wasserversorgung
gem. § 25 HWG in Verbindung mit § 19 WHG.

Als Anlagen sind beigelegt:

Erläuterungen

2 Untersuchungsbefunde

Zeichnungen - Bl. 1: Übersichtsplan

Bl. 2: Lageplan -
Gem. Vollmarshausen, Flur 3

Bl. 3: Lageplan -
Gem. Niederkaufungen, Flur 15

Bl. 4: Lageplan -
Gem. Ochshausen, Flur 2

Bl. 5: Lageplan -
Gem. Ochshausen, Flur 3

Bl. 6: Ausbau des Brunnens

Bl. 7: Absenkungskurve des Brunnens

Bl. 8: Leistungskurve des Brunnens

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung

vom 25. 10. 1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)


Bürgermeister



(4) 2

Gem. Vollmarshausen / Ldkrs. Kassel
Antrag auf Wasserschutzgebiet für den Bohrbrunnen

ERLÄUTERUNGEN
=====

Die Gemeinde Vollmarshausen hat nach vorheriger Versuchsbohrung (Juni - Sept. 1964) ca. 2 km nördl. der Ortsmitte auf der Höhe des Lindenberges in der Zeit von Nov. 1964 bis Juni 1965 einen Bohrbrunnen erstellen lassen. Der Bohrung lag das Gutachten des Hess. Landesamtes für Bodenforschung vom 25.7.1963 (Az.: 341 - 1835/63 Rw/K) zugrunde. Für die Bohrung hat der Herr Landrat des Kreises Kassel - untere Wasserbehörde - die Erlaubnis gem. Antrag vom 2.4.1964 erteilt. Die Bohrarbeiten und der anschließende Ausbau der Bohrung zum Brunnen erfolgten unter Mitwirkung des Hess. Landesamtes für Bodenforschung und des Wasserwirtschaftsamtes Kassel. Für den Brunnen wurde u.B. 26.11.1966 bei dem Herrn Reg.-Präsidenten in Kassel - obere Wasserbehörde - der Antrag auf Bewilligung des Wasserrechtes gestellt.

Der Brunnen liegt auf dem gemeindeeigenen Grundstück

Gem. Vollmarshausen, Flur 3, Parz. 43/9.

Für den Brunnen gelten:

Höhenlage	rd. 232,50 m ü. NN
Tiefe	150,-- m unt. Gelände
ruhender Wasserspiegel	82,00 m " "
abgesenkter Wasserspiegel bei Q = 63 cbm/Std.	94,70 m " "

Der Brunnen erschliesst Grundwasser aus sehr klüftigen Sandsteinschichten. Über das durchteufte Gebirge und über den Ausbau des Brunnens gibt die anlgd. Zeichnung - Bl. 6 Auskunft. Die Leistungsfähigkeit des Brunnens ist aus der anlgd. Absenkungskurve - Bl. 7 ersichtlich, sie ist das Ergebnis des Dauerpumpversuches vom 25. Juni 1965 - 12.00 Uhr bis zum 1. Juli 1965 - 16.00 Uhr, also über eine Dauer von 146 Std. Die maximale Leistung war hierbei eine Wassermenge von 63 cbm/Std. Sie konnte nicht weiter gesteigert werden, weil die Pumpe keine grössere Fördermenge zuließ.

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung
vom 25.5. 1970

III 15 A 701 01 (15.11.70)

Aus dem Brunnen sollen in der Zukunft die Wasserversorgungsanlagen der beiden Gemeinden Vollmarshausen und Lohfelden gespeist werden. Für dieses Vorhaben wurden die entsprechenden Entwürfe aufgestellt, die zwischenzeitlich durch den Herrn Landrat des Kreises Kassel - untere Wasserbehörde - genehmigt worden sind. Gemäss diesen Entwürfen sollen dem Brunnen in der Zukunft 1.200 cbm/Tag mit max. 60 cbm/Std., ggf. bei weiter steigendem Wasserbedarf 1.500 cbm/Tag mit max. 75 cbm/Std. entnommen werden. Daraus ist ersichtlich, dass der Brunnen für die Wasserversorgung der beiden o.a. Gemeinden von entscheidender Bedeutung ist.

Die Gemeinde Vollmarshausen (als Eigentümer des Brunnens) beantragt die Festsetzung eines Wasserschutzgebietes, um evtl. Verunreinigungen so weit wie möglich von dem Brunnen fernzuhalten. Der Brunnen liegt inmitten von landwirtschaftlich genutzten Flächen und ausserdem sind in ca. 600 m Entfernung (in nord-westl. Richtung) und in ca. 800 m Entfernung (in süd-östl. Richtung) Müll- und Schuttabladeplätze vorhanden, in die z.Zt. auch Altöl und Abfallprodukte der chemischen Industrie eingebracht werden. Die Einrichtung des Schutzgebietes erscheint deshalb besonders vordringlich.

Vollmarshausen

9.10.1967

Kassel

ING.-BÜRO SACHSE

Dipl.-Ing. K.-H. Sachse
35 KASSEL-Holz, Buchenweg 12 B

Mani
Bürgermeister



[Signature]
Planverfertiger

Geprüft

Kassel, den 22. NOV. 1968 19__

Wasserwirtschaftsamt Kassel

in Vertretung:

[Signature]
Oberregierungsbaurat

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung

vom 25. 11. 1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)



Legende:

Zone I Fassungsereich

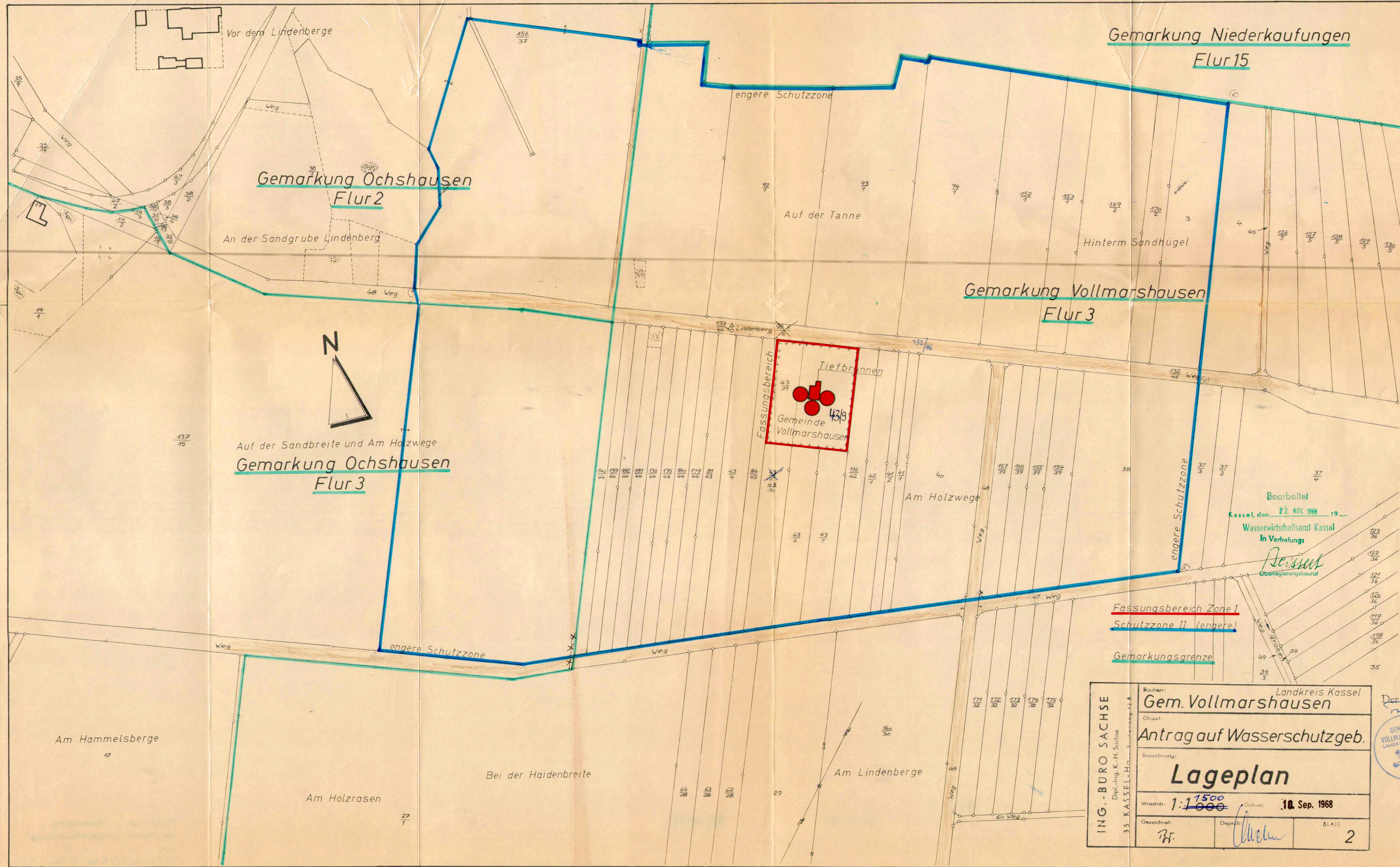
Zone II engere Schutzzone

Zone III weitere Schutzzone

Der Bürgermeister



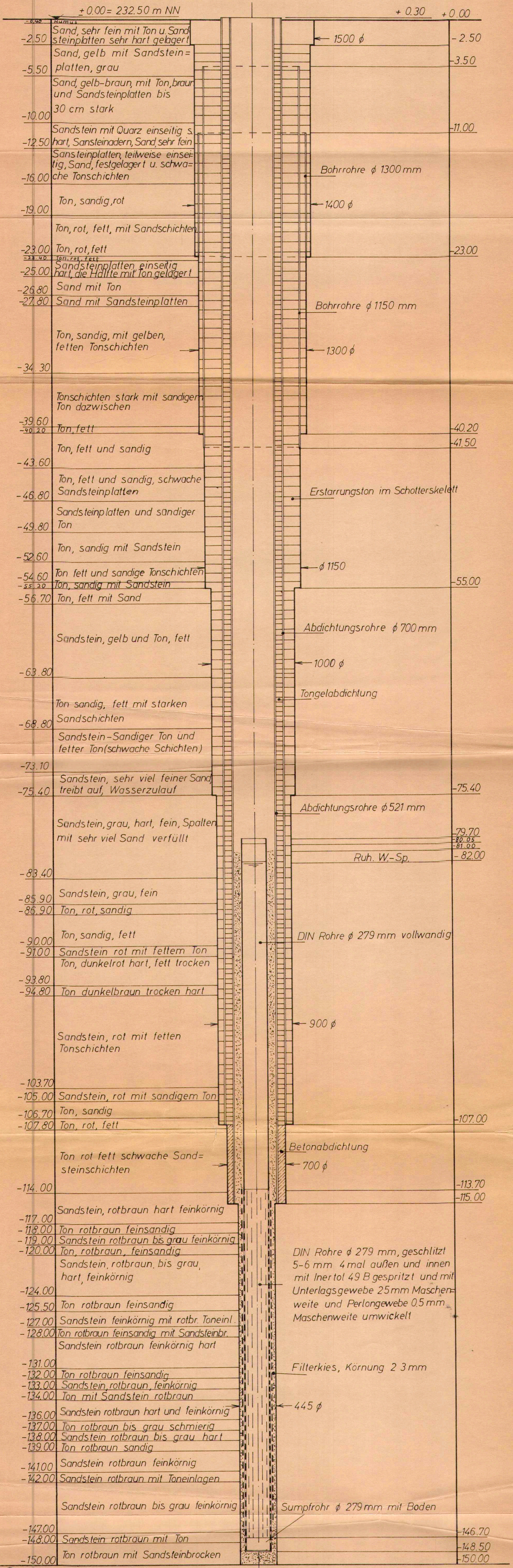
ING.-BURO SACHSE Dipl.-Ing. K.-H. Sachse 35 KASSEL-Ha., Buchenweg 12 B	Bauherr:	Landkreis Kassel	
		Gem. Vollmarshausen	
	Objekt:	Antrag auf Wasserschutzgeb.	
	Bezeichnung:	Übersichtsplan	
	Maßstab:	1:10 000	Datum:
Gezeichnet:	Bf.	Geprüft:	Adler
			BLATT 1



ING.-BURO SACHSE Dipl.-Ing. K.-H. Sachse 35 KASSEL-H. H. B. 12.8	Bauherr: Landkreis Kassel	
	Gem. Vollmarshausen	
	Objekt: Antrag auf Wasserschutzgeb.	
	Bezeichnung: Lageplan	
	Maststab: 1:1500 Datum: 10. Sep. 1968	
	Gezeichnet: H.	Geprüft: [Signature]



4
(7)



Geht zur S. Ausfertigung
der Wasserschutzge. einseinerung
vom 25.8.1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 10)

Kassel, den 22. NOV. 1988
Wasserwirtschaftsamt Kassel
In Vertretung
Gepöhl

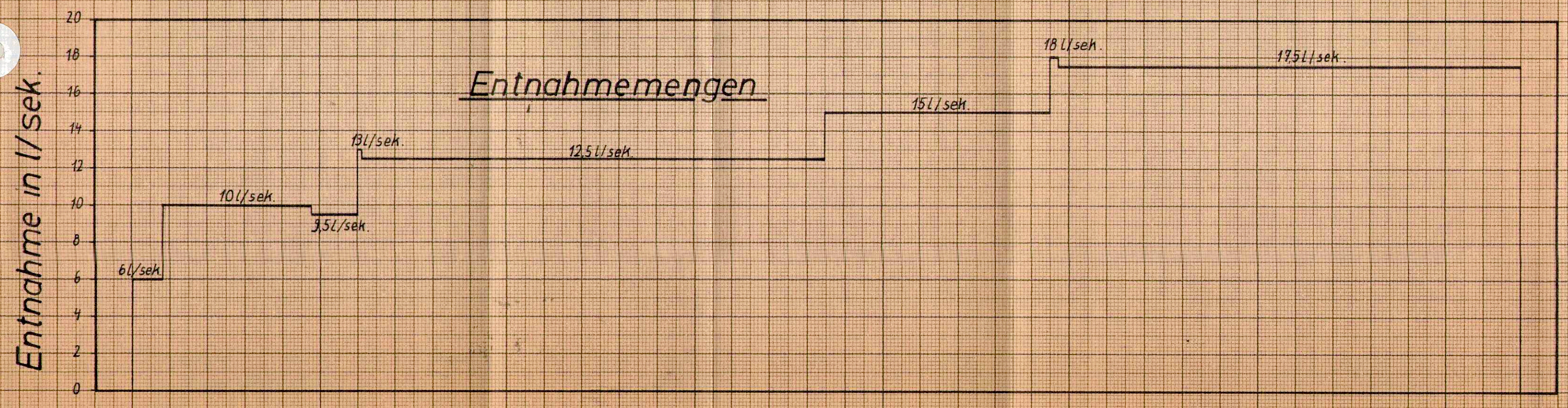
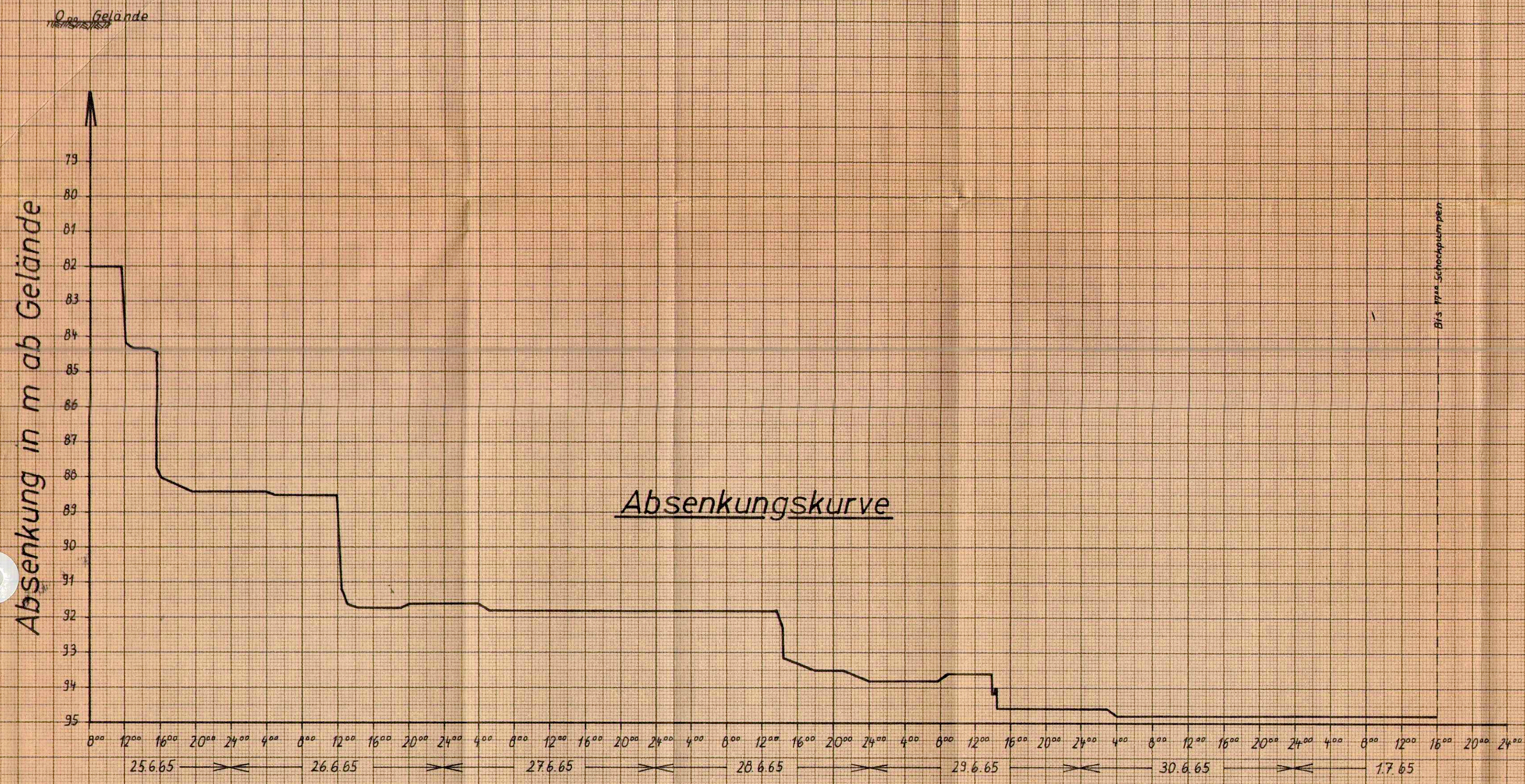


Der Bürgermeister

ING.-BURO SACHSE
Dipl.-Ing. E. H. Sachse
35 KASSEL-Holz, Buchenweg 12 B

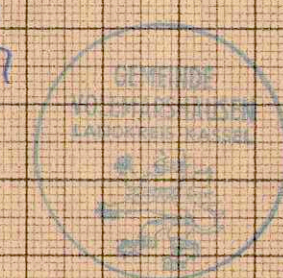
Ort: Gem. Vollmarshausen / Ldkrs. Kassel	
Objekt: Wasserversorgung	
Bezeichnung: Ausbau des Brunnens	
Maßstab: ML=1:200 - M ϕ =1:25	
Gezeichnet:	Geprüft:
Blatt: 6	

100



Der Bürgermeister

manly



Geprüft
Kassel, den 22. NOV. 1969 19
Wasserwirtschaftsamt Kassel
in Vertretung:
Derst
Oberregierungsbaudirektor

INGENIEURBÜRO SACSE
Ludwig-Karl-Straße 10
35 KASSEL, im Bismarckweg 10

Gem. Vollmarshausen / Ld. Krs. Kassel

Wasserversorgung

Absenkungskurve

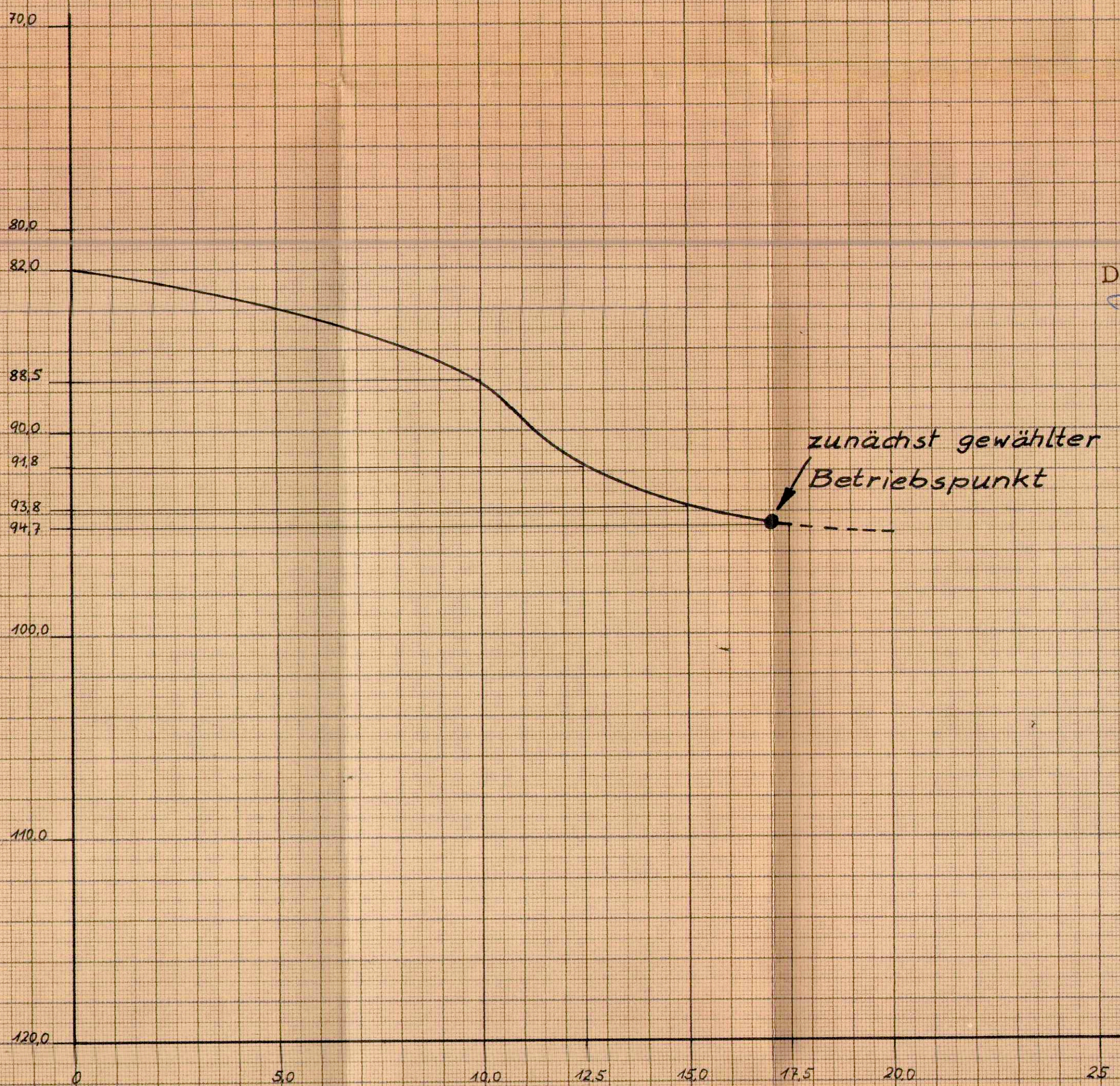
Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsordnung
vom 25.5. 1970

III/5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)

Derst

7

Absenkung in m unter Gelände - 1cm $\hat{=}$ 2m



Der Bürgermeister
meind



Ld. Krs. Kassel	
Gem. Vollmarshausen	
Wasserversorgung	
Leistungskurve des Brunnens	
Geprüft	8
Gezeichnet	<i>Sikmann</i>

Entnahme in l/s - 1cm $\hat{=}$ 1 l/s

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsverordnung
vom 15.5. 1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 2/70)

Geprüft
Kassel, den 22. NOV. 1968
Wasserwirtschaftsamt Kassel
in Vertretung
Reinhold
Oberregierungsbaumeister

8
10

**Staatliches Chemisches Untersuchungsamt
Kassel**

35 Kassel, den **17.9.1964/8**
Bodelschwingstraße 2
Fernruf: 12781

An die
Gemeinde Vollmarshausen
3501 Vollmarshausen
über Kassel

J. Nr.: **2474**

Bezeichnung: **Wasser aus Kernbohrung** Pumpeneintauchtiefe: **90,0 m**
an Lindenberg ruhender Wasserspiegel: **78,5 m**
abgesenkter Wasserspiegel: **85,0 m**
entnommen am: **4.9.64, 10,45 Uhr, d.d. Staatl. Chem. Untersuchungsamt Kassel**

Wassertemperatur: **12 °C**; Lufttemperatur: **22 °C**; Wetter: **sehnig, klar, trocken**

Außere Beschaffenheit: **leicht trübe, nach dem Stehen rotbrauner Bodensatz, farblos**

Geruch: **normal**

Geschmack: **normal**

Chemische Beschaffenheit:

pH bestimmt: **6,4**

pH berechnet: **8,1**

Gesamthärte (° d. H.): **6,3**

Karbonathärte (° d. H.): **5,8**

Nicht-Karbonathärte (° d. H.): **0,5**

In 1 Liter Wasser sind enthalten mg:

Sulfide (S²⁻): **nicht nachgewiesen**

Ammoniumverbindungen (NH₄⁺): **nicht nachgewiesen**

Nitrite (NO₂⁻): **nicht nachgewiesen**

Phosphate (PO₄³⁻): **nicht nachgewiesen**

Nitrate (NO₃⁻): **8**

Eisen: **nicht nachgewiesen**

Mangan: **nicht nachgewiesen**

Chloride (Cl⁻): **10**

Calciumoxyd: **45**

Magnesiumoxyd: **12**

Sulfate (SO₄²⁻): **10**

Freie Kohlensäure (CO₂): **68**

Zugehörige freie Kohlensäure: **3**

Rostschutzverhindernde (eisen-angreifende) Kohlensäure: **65**

Kalkaggressive Kohlensäure

a) theoretisch durch Berechnung: **46**

b) praktisch durch Marmorlösungsversuch nach Heyer: **35**

Gebundene Kohlensäure: **45**

Sauerstoff (O₂):

Gehört zur **5. Ausfertigung**

der Wass. ... **anordnung**

vom **25.5.70**

III / 5 - Az: 79 b 06 / 12 v. r. 220

Trockenrückstand (mg/l): 137

Glühverlust (mg/l): 11

Kaliumpermanganatverbrauch (mg/l): 4

Bakteriologischer Befund:

Keime in 1 ml

auf Gelatine (nach 48 Std.):

Bact. coli M. F. auf

Endo-Agar in 100 ml:

Die Wasserversuche wurden einer 117 m tiefen Kernbohrung am Lindenberg bei Vellmarhausen nach einem 91-stündigen Pumpversuch entnommen.

Die Bohrstelle befindet sich auf einem freien, nach Süden hin leicht abfallenden Feld etwa 30 m unterhalb eines Feldweges.

Nach dem chemischen Untersuchungsbefund ist es ein weiches Wasser, dessen geringe Härte überwiegend als Karbonathärte vorliegt. Die Differenz der pH Werte, die Kohlensäureverhältnisse und das Ergebnis des praktischen Marmerlösungsversuches nach Meyer weisen das Wasser als stark kohlensäureaggressiv aus. Falls das Wasser der Hauptbohrung die gleichen aggressiven Eigenschaften besitzen sollte, müßte der Bau einer Entsauerungsanlage erwogen werden.

Störende Stoffe wie Eisen und Mangan sowie die Verschmutzungsindikatoren Phosphate, Sulfide, Ammoniumverbindungen und Nitrite wurden nicht nachgewiesen. Der Chlorid- und Nitratgehalt liegen in einem für Trinkwasser günstigen Bereich.

Aus der chemischen Analyse ergeben sich somit keine Anhaltspunkte, die das Wasser als Trinkwasser nicht geeignet erscheinen lassen.

Für eine bakteriologische Überprüfung des Wassers müßte zu einem späteren Zeitpunkt nochmals eine Probe entnommen werden.

Der Sachbearbeiter:

gez. Zinn
Lebensmittelchemiker

Der Direktor:

gez. Dr. Herold
Oberregierungschemiker

Durchschriftlich

Herrn Dipl.-Ing. Hoh. Sachse, Kassel, Hessenallee 4
dem Landratsamt für Bodenforschung in Wiesbaden

mit der Bitte um Kenntnisnahme übersandt.

Gehört zur 5 Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung

vom 25. 5. 1970
III/5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)

Dr. Herold
(Dr. Herold)
Oberregierungschemiker

Städtisches Chemisches Untersuchungsamt
Kassel

An die
Gemeinde Vollmarshausen

35 Kassel, den 28.9.1964/8
Bodelschwingstraße 2
Fernruf: 12781

10
(N)

3501 Vollmarshausen
über Kassel

J. Nr.: 2732

Bezeichnung: Wasser aus Kernbohrung
am Lindenberg
17.9.64, 11,45^h, d.d.
entnommen am: Staatl. Chem. Unters. Amt
Wassertemperatur: 12 °C; Lufttemperatur: 18 °C; Wetter: bewölkt, Regenschauer

Bohrung: 138,0 m
Pumpeneintauchtiefe: 99,8 m
runder Wasserspiegel: 80,4 m
abgesenkter Wasserspiegel: 87,0 m
Pumpversuch 26 Stunden

Außere Beschaffenheit: stark trübe, nach dem Stehen
rötlich bräunlicher Bodensatz
Geruch: normal
Geschmack: normal

Chemische Beschaffenheit:

pH bestimmt: 6,5
pH berechnet: 8,0
Gesamthärte (° d. H.): 7,0
Karbonathärte (° d. H.): 6,3
Nicht-Karbonathärte (° d. H.): 0,7

In 1 Liter Wasser sind enthalten mg:

Sulfide (S²⁻): nicht nachgewiesen
Ammoniumverbindungen (NH₄⁺): nicht nachgewiesen
Nitrite (NO₂⁻): nicht nachgewiesen
Phosphate (PO₄³⁻): 4
Nitrate (NO₃⁻): nicht nachgewiesen
Eisen: nicht nachgewiesen
Mangan: nicht nachgewiesen
Chloride (Cl⁻): 13
Calciumoxyd: 56
Magnesiumoxyd: 10
Sulfate (SO₄²⁻): 14

Freie Kohlensäure (CO₂): 51
Zugehörige freie Kohlensäure: 3
Rostschutzverhindernde (eisen-
angreifende) Kohlensäure: 48
Kalkaggressive Kohlensäure
a) theoretisch durch Berechnung: 34
b) praktisch durch Marmorlösungs-
versuch nach Heyer: 32
Gebundene Kohlensäure: 50

Sauerstoff (O₂):

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung

-b.w.-

vom 25. 5. 1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)

Trockenrückstand (mg/l): 154
Glühverlust (mg/l): 10
Kaliumpermanganatverbrauch (mg/l): 4

Bakteriologischer Befund:

Keime in 1 ml
auf Gelatine (nach 48 Std.): 124
Bact. coli M. F. auf
Endo-Agar in 100 ml: 0

Die Untersuchung ergab, daß sich das Wasser in seiner Zusammensetzung gegenüber unserem Befund J.Nr. 2474 vom 17.9.1964 nur sehr unwesentlich verändert hat.

Es ist nach wie vor ein weiches, stark kohlensäureaggressives Wasser, in dem störende Stoffe nicht nachgewiesen wurden.

Nach dem bakteriologischen Befund ist es frei von Bact. Coli. Die erhöhte Keimszahl ist auf die Arbeiten an der Bphretelle zurückzuführen.

In Übrigen verweisen wir auf unseren Befund J.Nr. 2474 vom 17.9.64.

Der Sachbearbeiter:

gez. Zinn
Lebensmittelchemiker

Der Direktor:

gez. Dr. Herold,
Oberregierungschemierat

Durchschriftlich

Herrn Dipl.-Ing. Heinrich Sachse, Kassel, Hessenallee 4
dem Landesamt für Bodenforschung in Wiesbaden

~~Durchschriftlich~~

mit der Bitte um Kenntnisnahme übersandt.

H. Herold
(Dr. Herold)
Oberregierungschemierat

Gehört zur 5. Ausfertigung
der Wasserschutzgebietsanordnung
vom 25.11. 1970
III / 5 - Az.: 79 b 06 / 15 (Nr. 220)



A n o r d n u n g
zum Schutze der Trinkwassergewinnungsanlage
der Gemeinde Vollmarshausen, Krs. Kassel

- I. Auf Antrag und zu Gunsten der Gemeinde Vollmarshausen wird hiermit nach Maßgabe der vorgelegten und geprüften Unterlagen (Anlagen 1 - 10) für deren Trinkwassergewinnungsanlage gemäß § 19 des Gesetzes zur Ordnung des Wasserhaushalts vom 27.7.1957 (BGBl. I S. 1110 ff) in Verbindung mit § 25 des Hess. Wassergesetzes vom 6.7.1960 (GVBl. S. 69 ff) ein in Zonen unterteiltes Wasserschutzgebiet festgesetzt.

Das Wasserschutzgebiet umfaßt:

- a) im Fassungsbereich (Zone I)
die Grundstücke Gemarkung Vollmarshausen, Flur 3, Flurstücke 43/9, 43/11;
- b) in der engeren Schutzzone (Zone II)
die Grundstücke Gemarkung Vollmarshausen, Flur 3, Flurstücke 91/1, 92/1, 93/1, 94/1, 152/1, 153/1, 169/2, 170/2, 3, 38, 154/39, 155/39, 156/39, 157/39, 40, 41/1, 41/2, 42/1, 116/42, 43/6, 43/7, 43/10, 84/43, 43/4, 81/43, 179/44, 180/44, 135/44, 136/44, 181/44, 182/44, 139/44, 140/44, 132/46 teilw., 133/46, 48 teilw.,
Gemarkung Ochshausen, Flur 2, Flurstücke 87/37 teilw., 156/37 teilw., 48 teilw., 59 teilw.,
Flur 3, Flurstück 137/15 teilw.,
- c) in der weiteren Schutzzone (Zone III)
die Grundstücksfläche, die nördlich von Vollmarshausen, östlich des Ortsteils Ochshausen der Gemeinde Lohfelden, südöstlich der Heilstätte Lindenberg in Kassel-Bettenhausen, südlich des Bahnhofs Papierfabrik, südwestlich von Niederkaufungen liegt.

Das Wasserschutzgebiet umfaßt lediglich Teile der Gemarkungen Lohfelden, Niederkaufungen, Vollmarshausen.

Die topographische Übersichtskarte (M 1 : 10.000) sowie die Abzeichnung der Flurkarte (M 1 : 1.000) in denen die Zone I rot, die Zone II blau und die Zone III gelb abgegrenzt sind, sind Bestandteile dieser Anordnung. Sie sind in ihrer maßgeblichen Ausfertigung beim Regierungspräsidenten in Kassel -Wasserbuchbehörde- niedergelegt; weitere Ausfertigungen derselben befinden sich beim Landrat in Kassel -Untere Wasserbehörde-, beim Kreisausschuß des Landkreises Kassel -Kreisbauamt- in Kassel, beim Wasserwirtschaftsamt in Kassel, beim Hess. Landesamt für Bodenforschung in Wiesbaden und beim Bürgermeister in Vollmarshausen.

Eine topographische Übersichtskarte (M 1 : 25000) ist im übrigen mit dieser Anordnung im Staatsanzeiger abgedruckt.

Die Anordnung gilt ab 1. August 1970.

- II. Innerhalb der Schutzzonen sind alle Handlungen verboten, durch die das Grundwasser verunreinigt oder sonst in seiner Eigenschaft nachteilig verändert werden kann.

Im einzelnen gelten folgende Schutzvorschriften:

a) Im Fassungsbereich:

sind folgende Handlungen verboten:

- 1) das Betreten des Fassungsbereichs durch Unbefugte;
- 2) jegliche Nutzung des Fassungsbereichs insbesondere Beweidung derselben, eine etwaige Heuwerbung ist zulässig, jedoch dürfen Zugtiere hierbei die Fläche nicht betreten und Kraftfahrzeuge mit Verbrennungsmotoren diese nicht befahren;
- 3) jegliche Anwendung von natürlichem Dünger und stickstoffhaltigen Düngemitteln;
- 4) die Verwendung von chemischen Mitteln zur Bekämpfung von Schädlingen und Aufwuchs.

Im übrigen gelten auch Verbote, die bei b) und c) aufgeführt sind.

b) In der engeren Schutzzone

sind folgende Handlungen verboten:

- 1) Eingriffe unter die Erdoberfläche, wie z.B. die Anlage von Kies-, Ton- und Sandgruben und Steinbrüchen, durch die die belebte Bodenzone verletzt und die Deckschicht vermindert wird, sowie Abgrabungen mit aufgedeckter Grundwasseroberfläche;
- 2) jegliche Bebauung;
- 3) die Ablagerung von Schutt und Abfallstoffen;
- 4) das Vergraben von Tierleichen;
- 5) die Anlage von Gärfuttermieten;
- 6) die Anlage von Park-, Zelt-, Lager- und Sportplätzen;
- 7) das unterirdische und oberirdische Lagern von wassergefährdenden Flüssigkeiten im Sinne des § 2 der Verordnung über das Lagern wassergefährdender Flüssigkeiten vom 7.9.1967 (GVBl. S. 155 ff);
- 8) das Waschen von Kraftfahrzeugen;

- 9) die Durchleitung von Abwasser durch die engere Schutzzone, es sei denn, daß die Abwasserleitungen aus Steinzeugrohren oder Schleuderbetonrohren bestehen, die nach DIN 4038 an den Verbindungsstellen gedichtet worden sind;
- 10) die animalische Düngung, sofern die Dungstoffe nach der Anfuhr nicht sofort verteilt werden oder die Gefahr ihrer oberirdischen Abschwemmung in den Fassungsbereich besteht;
- 11) die unsachgemäße Verwendung von Jauche, Kunstdünger, Unkraut- und Schädlingsbekämpfungsmitteln;
- 12) die Neuanlage von befestigten für Kraftfahrzeuge zugelassenen Wegen und Straßen, wenn nicht sicher gestellt worden ist, daß das auf ihnen anfallende Wasser mittels dichter Seitengräben und Kanäle aus der engeren Schutzzone abgeführt wird. (Die Verwendung phenolhaltiger Bindemittel beim Wege- und Straßenbau ist verboten).

Im übrigen gelten auch die Verbote, die unter c) aufgeführt sind.

c) In der weiteren Schutzzone
sind folgende Handlungen verboten:

- 1) die Anlage von Abwasserverregnungs- und Verrieselungsanlagen, von Kläranlagen und Sickergruben, Müllkippen und Halden mit auslaugbaren Bestandteilen,
- 2) das Entleeren von Wagen der Fäkalienabfuhr;
- 3) die Ablagerung von Öl, Teer, Phenolen, Giften, Unkraut- und Schädlingsbekämpfungsmitteln in offenen und nicht sorgfältig gedichteten Gruben;
- 4) das Verlegen von Treibstoff- und Ölleitungen;
- 5a) das unterirdische Lagern von wassergefährdenden Flüssigkeiten im Sinne des § 2 der Verordnung über das Lagern wassergefährdender Flüssigkeiten vom 7.9.1967 (GVBl. S. 155 ff) in Behältern von mehr als 40 m³ Inhalt. Sofern keine Leckanzeigergeräte (Kontrollgeräte), die die Undichtheiten selbsttätig optisch und akustisch anzeigen, keine Auffangräume, die den Rauminhalt der in ihnen lagernden Behälter entsprechen, vorhanden sind oder vorhandene Auffangräume Abläufe besitzen, dürfen die wassergefährdenden Flüssigkeiten auch in diesen bis zu 40 m³ Inhalt fassenden Behältern nicht gelagert werden. Bei doppelwandigen Behältern ist ein Auffangraum nicht erforderlich,
- b) das oberirdische Lagern von wassergefährdenden Flüssigkeiten im Sinne des § 2 der Verordnung über das Lagern wassergefährdender Flüssigkeiten vom 7.9.1967 (GVBl. S. 155 ff) in Behältern von mehr als 100 m³ Inhalt. Sofern

keine Auffangräume, die mindestens den Rauminhalt der in ihnen lagernden Behälter entsprechen vorhanden sind oder vorhandene Auffangräume Abläufe besitzen, dürfen die wassergefährdenden Flüssigkeiten auch in diesen bis zu 100 m³ fassenden Behältern nicht gelagert werden.

Bei doppelwandigen Behältern ist ein Auffangraum nicht erforderlich, diese müssen jedoch mit einem Leckanzeiger ausgestattet sein, der die Undichtheiten selbsttätig mindestens optisch anzeigt;

- 6) größere Erdaufschlüsse ohne ausreichende Sicherung;
- 7) die Anlage von Siedlungen ohne einwandfreie Kanalisation oder Wohnbauten und gewerbliche Betriebe ohne Kanalisationsanschluß bzw. ohne wasserdichte Abwassergruben aus Stahlbeton und
- 8) die Anlage neuer Friedhöfe.

III. Über Ausnahmen von den Schutzbestimmungen entscheidet auf Antrag die obere Wasserbehörde. Soweit andere gesetzliche Zuständigkeiten nicht gegeben sind, hat die untere Wasserbehörde die Durchsetzung der Anordnung zu überwachen.

IV. Zuwiderhandlungen gegen diese Anordnung können gemäß § 41 des Gesetzes zur Ordnung des Wasserhaushalts vom 27.7.1957, wenn sie vorsätzlich begangen werden, mit einer Geldbuße bis zu 10.000,-- DM, wenn sie fahrlässig begangen werden, mit einer Geldbuße bis zu 5.000,-- DM geahndet werden.

Kassel, den 25. Mai 1970

Der Regierungspräsident
in Kassel
In Vertretung:
gez. Schott i.V.

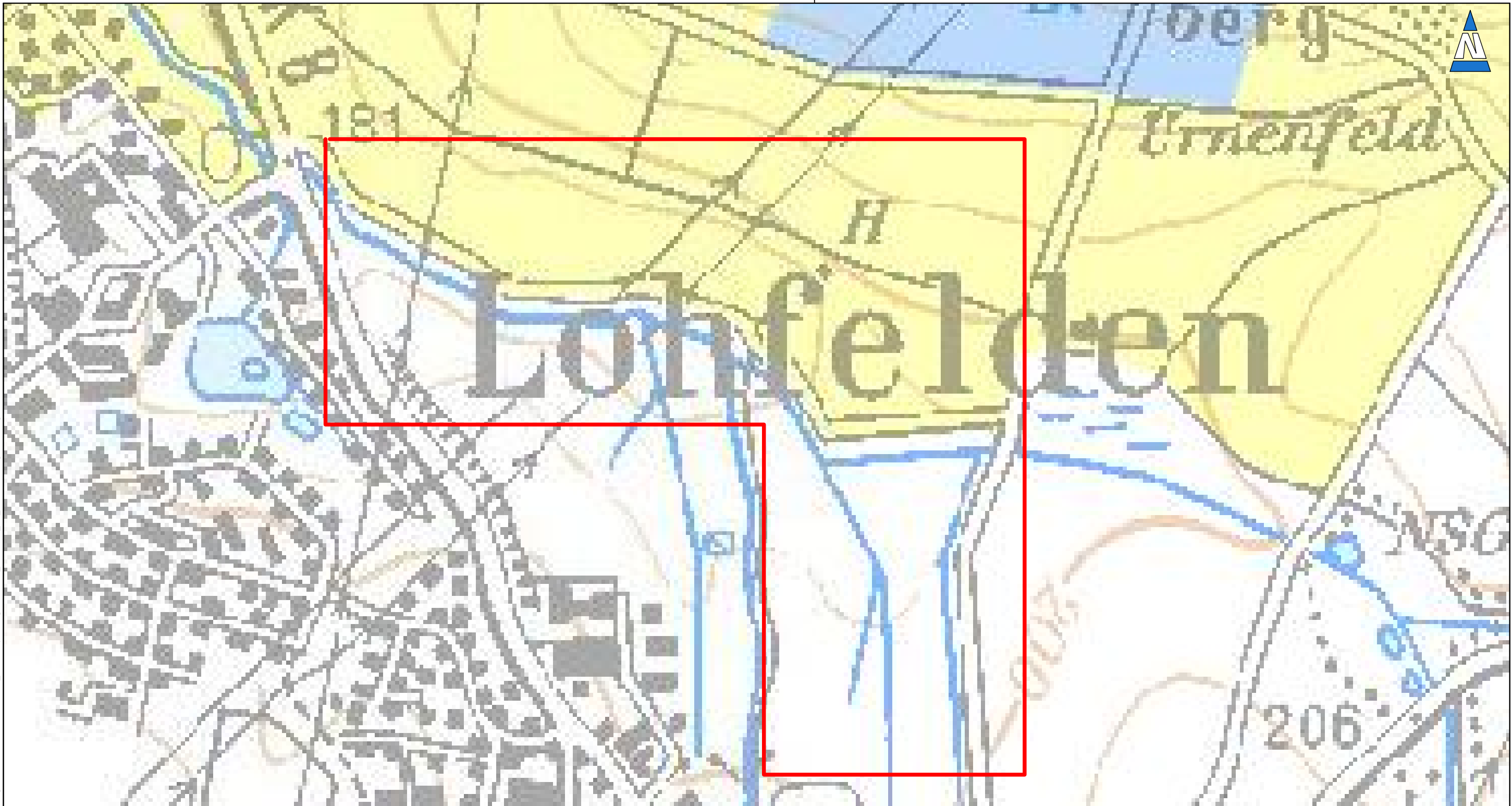
(Dienstsiegel)

...: 79 b 06/15 (Nr. 220)



Beglaubigt:
[Signature]
Angestellter.

Plan: W:\PROJEKTE\Lohfelden_Gemeinde\205.4425_Grundlagenermittlung hydrogeologisches Gutachten\07 Pläne\08_Bestandspläne agc\205.4425_20210209_ÜK_Wasserschutzgebiete.dwg

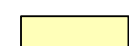


Datengrundlagen: Hessische Verwaltung für Bodenmanagement und Geoinformation und GeoBasis-DE / BKG 2017 (Daten verändert) (c) HLNUG

Legende:

 untersuchter Bereich

Wasserschutzgebiete

- | | |
|---|--------------------|
|  | Zone I |
|  | Zone II |
|  | Zone III bzw. IIIA |
|  | Zone IIIB |

Projekt: Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach" Hydrogeologische Studie		
Darstellung: Auszug aus der Hessischen Verwaltungen für Bodenmanagement und Geoinformationen und GeoBasis-DE mit Kennzeichnung der Wasserschutzgebiete und des Untersuchungsbereiches	Anlage:	XXXX
	Maßstab:	1 : 5000
	Zeichnungs-Nr.:	205.4425_20210209_ÜK_Wasserschutzgebiete
	Datum	Name
	gezeichnet:	09.02.2021 fal
Auftraggeber:  Gemeinde Lohfelden Lange Straße 20 34253 Lohfelden	geprüft:	09.02.2021 jfe
	Planverfasser:  agc - aqua geo consult GmbH Friedrich - Ebert - Straße 48 34117 Kassel Tel.: 0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de	

Anlage 7:
Schichtenverzeichnisse der Bohrungen 75 und 76,
S. 180 und 181 aus den Erläuterungen zur
Geologischen Karte 1 : 25.000,
Blatt 4723 Oberkaufungen

Brg. 73 (468); an der Autobahn N Rasthaus Söhre; R 35 36 48, H 56 82 00; 165 m über NN; Baugrunduntersuchung, Südtangente Kassel, KB 79, 1972.
Bearbeiter: BERNHARD, KNAB

– 2,1 m	Schluff, braun, sandig, ab 1,0 m kiesig, steif (verschwemmter Lehm)	Holozän/ Pleistozän
– 3,5 m	Sand, braun, kiesig, mitteldicht	“
– 8,1 m	Schluff, hellbraun und grau, sandig, schwach tonig, steif (sandiger Lehm)	“
– 10,1 m	Torf, dunkelbraun, schluffig, steif	“
– 11,0 m	Ton, grau, schluffig, steif	“
– 12,9 m	Schluff, grau, stark sandig, steif (sandiger Lehm)	Pleistozän
– 14,2 m	Kies (Gerölle), grau, sandig, mitteldicht (? Hangschutt, ? Terrasse)	“
– 14,6 m	Ton, weißgrau, schluffig, steif	“
– 16,0 m	Sandstein, grau und rötlichgrau, teilweise entfestigt, fest und hart	? Buntsandstein

Brg. 74 (273); E des Rasthauses Söhre; R 35 36 77, H 56 81 63; 182 m über NN; Sondierung, H 3, 1961.
Bearbeiter: RÖSING

– 0,9 m	Lößlehm, braun, umgelagert	Pleistozän
– 1,4 m	Lößlehm, braun, mit Geröllen durchsetzt	“
– 4,4 m	Kies, dunkelrostbraun, stark mittel- u. grobsandig	“
– 5,3 m	Sand, rostbraun	“
– 5,5 m	Kies, braun-rostbraun, stark sandig	“
– 6,6 m	Sand, weiß (Kasseler Meeressand)	Oberoligozän

Brg. 75 (282); N Vollmarshausen, am Röhrenweg; R 35 39 78, H 56 81 88; 197 m über NN; Sondierung, H 12, 1961.
Bearbeiter: KARSCHNY, RÖSING

– 2,9 m	Schluff, braun mit Feinsand (Lößlehm, umgelagert)	Holozän/ Pleistozän
– 8,2 m	Kies, braun, sandig (Niederterrasse)	Pleistozän
– 9,0 m	Ton, schwarzgrau bis blauschwarz, schwach sandig (kantengerundete u. scharfkantige Quarzkörner, vereinzelt Quarzkristalle, Glimmer, Glaukonit, Eisenhydroxid, Pyrit u. dunkle Mineralien) Mikro- u. Makrofauna (Rupelton)	Mitteloligozän

Brg. 76 (295); Vollmarshausen, am Röhrenweg; R 35 39 82, H 56 81 37; 207 m über NN; Schürfbohrung auf Braunkohle, Trocken- u. Kernbohrung, 1/59, 1959.
Bearbeiter: RITZKOWSKI

– 3,0 m	Lehm, gelb-braun, grau-grün, z. T. Sand, gelb, Steine u. Blöcke	Pleistozän
– 4,6 m	Schill mit Feinkies (Kasseler Meeressand, Horizont 3)	Oberoligozän
– 7,7 m	Feinsand = Verarmungszone mit kieseligen Foraminiferen (Horizont 2 – ? –)	“
– 22,0 m	Feinsand, glaukonitisch, basaler Teil mit Rogenquarzen (Horizont 1)	“

– 24,0 m	Ton, hellgrau (Oberer Rupelton)	Mitte oligozän
– 32,0 m	Fossilreiche Abteilung mit Gyroidinen-Bolivinen <i>Eponides</i> -Maximum (Fossilreiche Abteilung infolge weiten Probenabstandes wohl nicht erfaßt, wenn vorhanden, dann < 4 m Mächtigkeit; Mittlerer Rupelton)	“
– 36,0 m	Verarmungszone, glaukonitisch	“
– 40,0 m	Fossilreiche Abteilung, Turrilinen-Gyroidinen-Bolivinen-Maximum (Mittlerer Rupelton)	“
– 49,0 m	Fossilarme Zone (Horizont 2 – ? –; Unterer Rupelton)	“
– 52,8 m	an Sandschalern reicher Horizont (Unterer Rupelton)	“
– 53,3 m	Braunkohle, fest gelagert	Unteroligozän/ Eozän
– 53,6 m	Sand, schwarzbraun, von Braunkohle durchdrungen	“
– 55,5 m	Sand, schwarzbraun, teilweise geschichtet, fest gelagert	Verwitterungsrinde
– 58,0 m	Schwimmsand, grau, braun u. rosarot, fest gelagert	“
– 58,7 m	Sand, schwarzbraun, mit Kohlespuren (?)	“
– 71,0 m	Sand, grau, grauweiß u. braun, auch rötlich, fest gelagert	Verwitterungsrinde/ Solling-Folge
– 73,3 m	Sand, gelblichweiß, fest gelagert, mit geringen Ton- u. Quarzlagen	“
– 80,0 m	Sandstein, weiß, mürbe, auch hart, mit Tonlagen, klüftig	Solling-Folge

Brg. 77 (519); E Vollmarshausen; R 35 41 26, H 56 81 55; 235 m über NN; Untergrunderkundung, Schappe u. Rollmeißel, 1973.
Bearbeiter: RAMBOW, RITZKOWSKI

– 2,3 m	Schluff, hellbraun, feinsandig (Lehm)	Pleistozän
– 4,3 m	Kies aus Buntsandstein, lehmig	“
– 11,5 m	Sand, hellgelb u. -grau, unten gelbbraun, fein-, auch mittelkörnig, z. T. schluffig; eingelagert 0,2–0,5 m mächtige Lagen aus Ton, hellgelb und olivgrau, z. T. gelbgrau, hellgelbgrau, z. T. sandig, schluffig, eingeschaltet dünne Sandlagen	Untermiozän
– 11,6 m	Braunkohle	“
– 11,8 m	Sand, gelbbraun, feinkörnig	“
– 13,0 m	Braunkohle	“
– 13,4 m	Sand, dunkelgrau, kohlig	“
– 14,0 m	Braunkohle, sandig	“
– 16,8 m	Ton, grau	“
– 17,1 m	Braunkohle	“
– 18,3 m	Ton, grau bis braungrau, z. T. grauschwarz, z. T. kohlig	“
– 18,6 m	Braunkohle, tonig	“
– 21,5 m	Ton, braungrau u. grauschwarz, z. T. kohlig	“
– 21,7 m	Schluff, hellbraun, tonig	Oberoligozän
– 22,0 m	Sand, hellbraun, hell- u. schwarzgrau, feinkörnig, schluffig, tonige Lagen	“

Anlage 8:
Bohrprofile der Rammkernsondierungen:
Ingenieurgeologisches Gutachten BBW Dr. Schubert
Nr. 220042-1 vom 25.05.2020

Lohfelden
 Hochwasserschutz

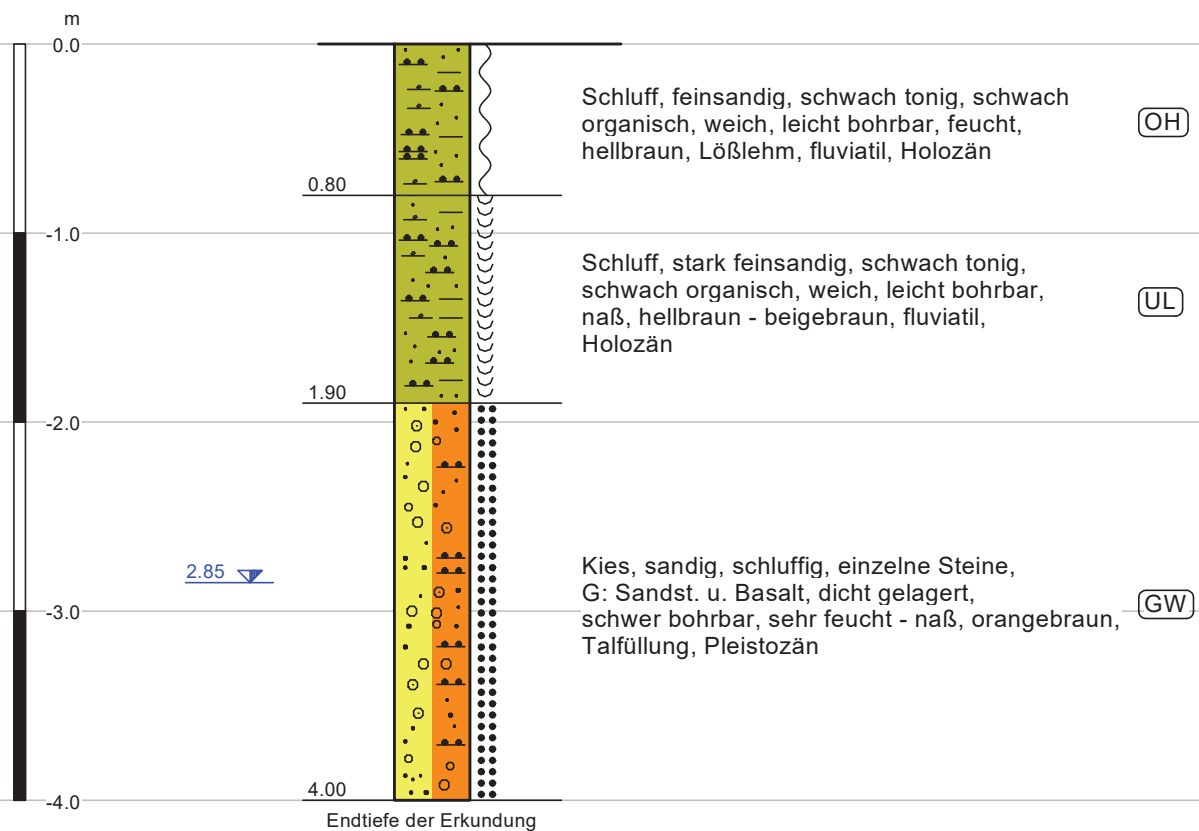
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.1

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 1

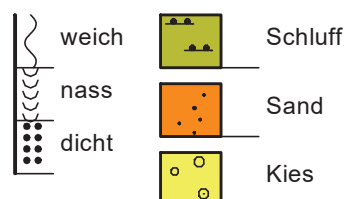
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 2,85 m
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



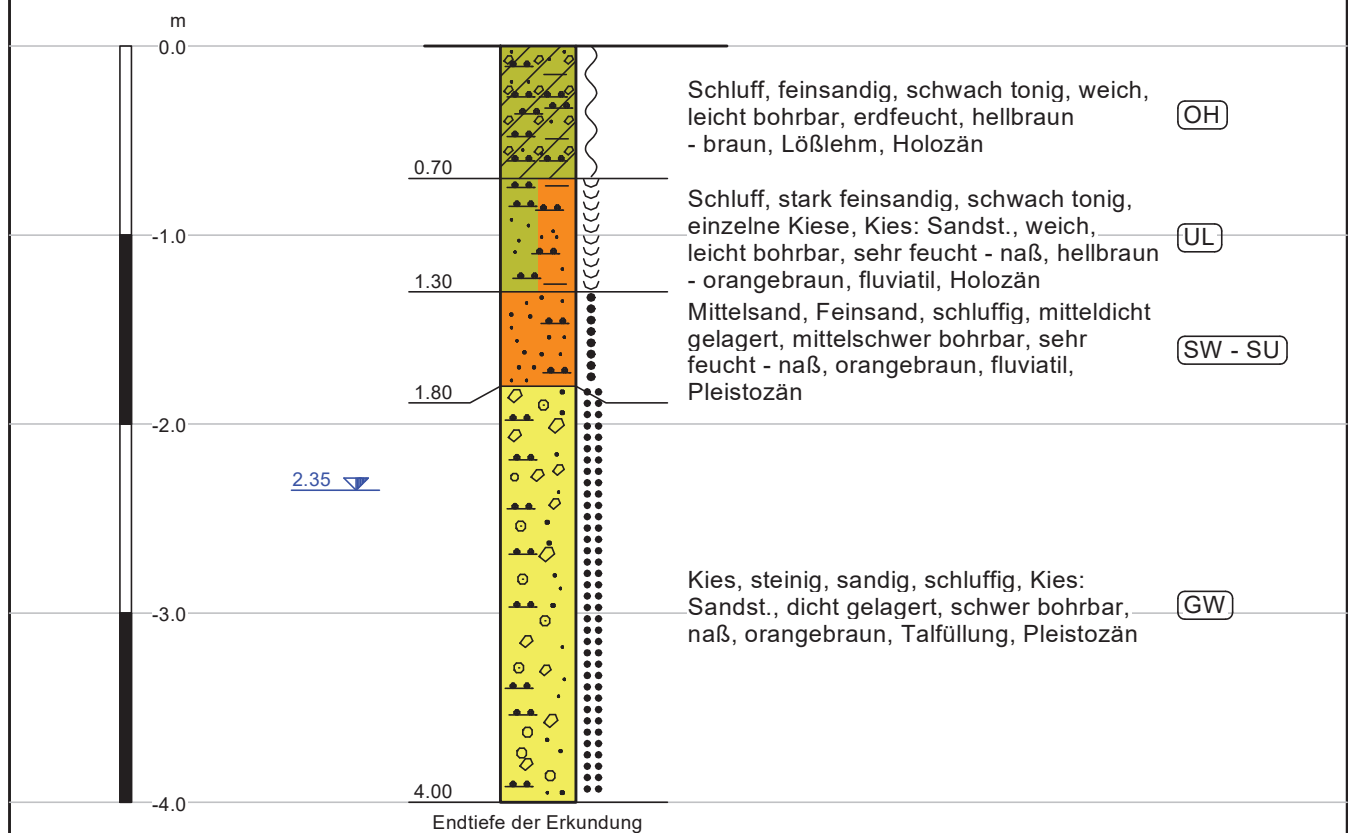
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.2

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 2

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 2,35 m
 Bohrloch zugeschlämmt bei 2,70 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten

	weich		Schluff
	nass		Feinsand
	mitteldicht		Mittelsand
	dicht		Kies

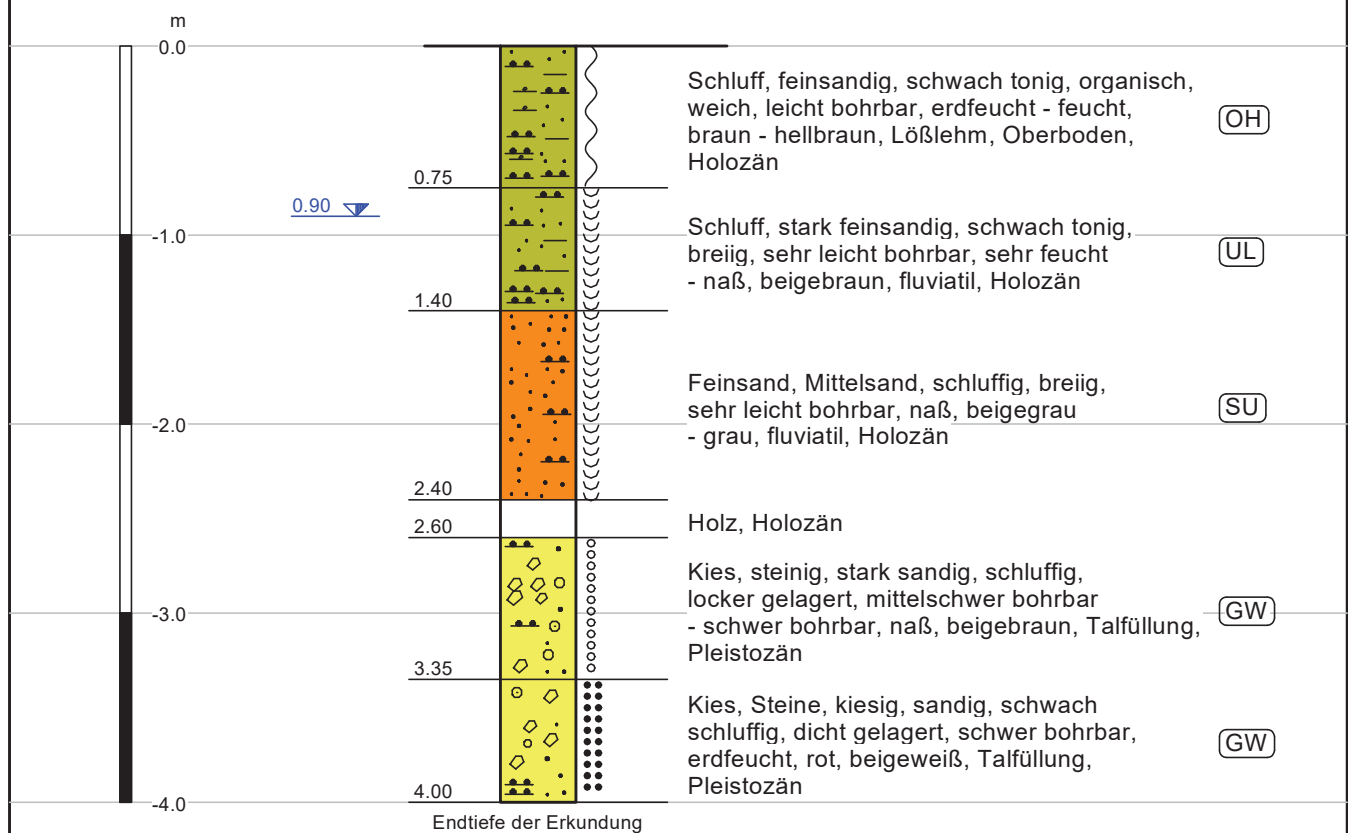
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.3

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 3

0,00 m = GOK

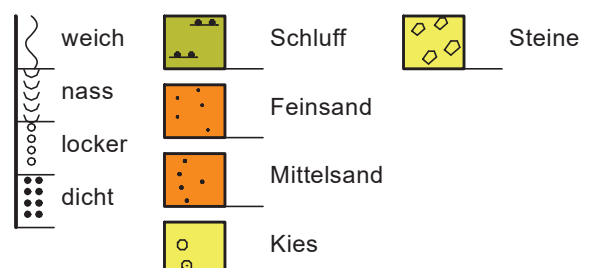


Endtiefe der Erkundung

Hinweis:

GW nach Bohrende: 0,90 m
 Bohrloch zugeschlämmt bei 3,70 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



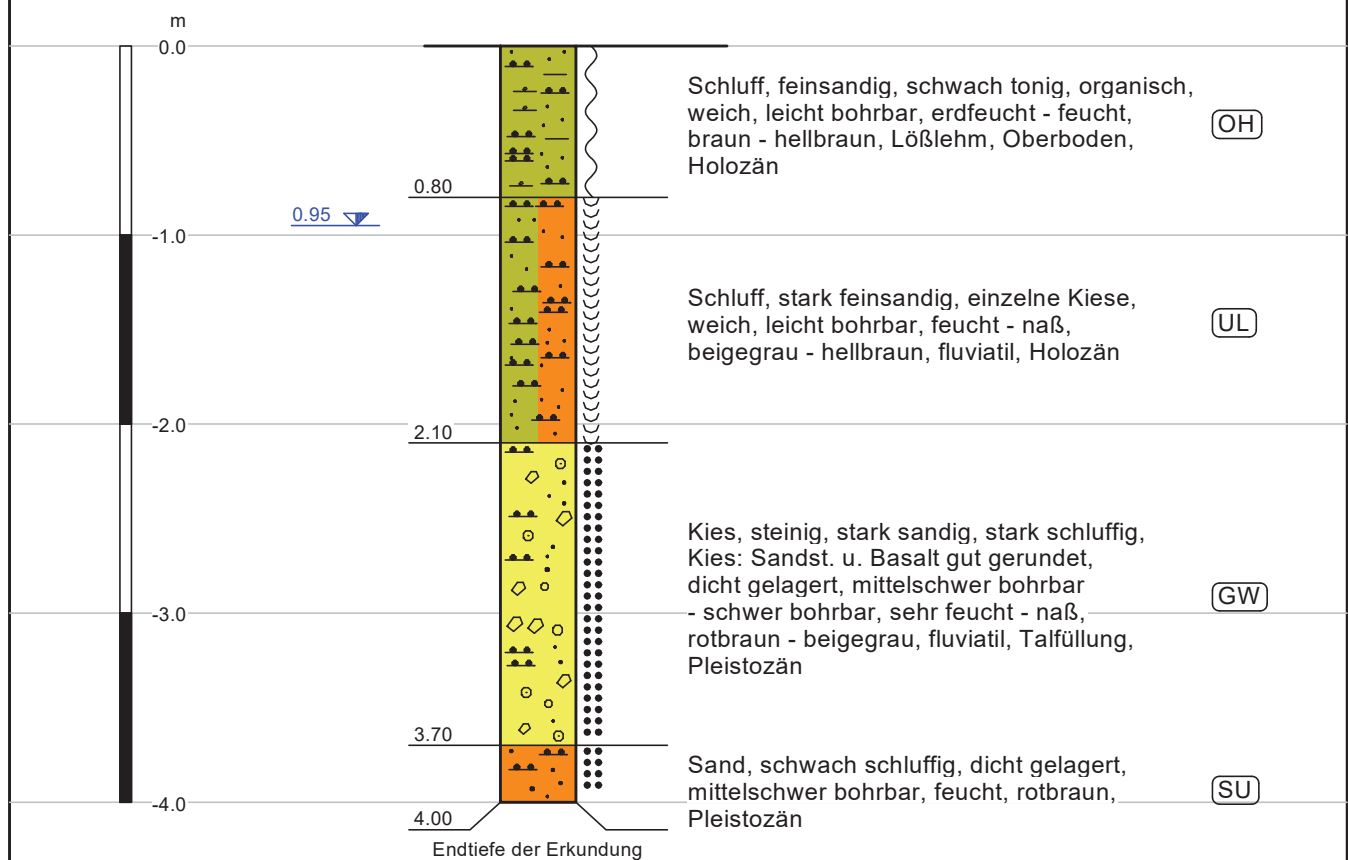
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.4

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 4

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 0,95 m
 Bohrloch zugeschlammmt bei 1,80 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten

	weich		Schluff
	nass		Sand
	dicht		Kies

Lohfelden
 Hochwasserschutz

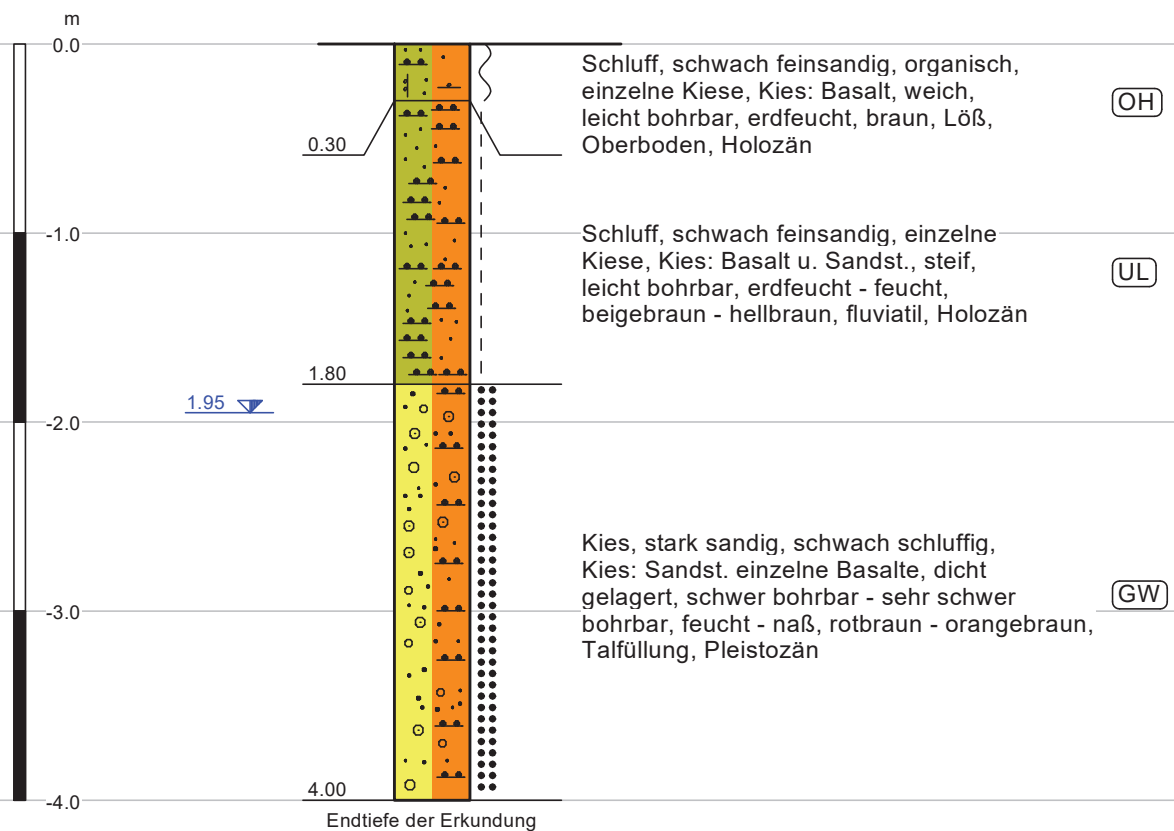
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.5

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 5

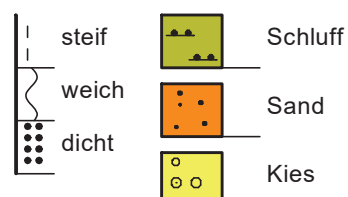
0,00 m = GOK



Hinweis:

kein GW feststellbar
 Bohrloch zugeschlammmt bei 1,95 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

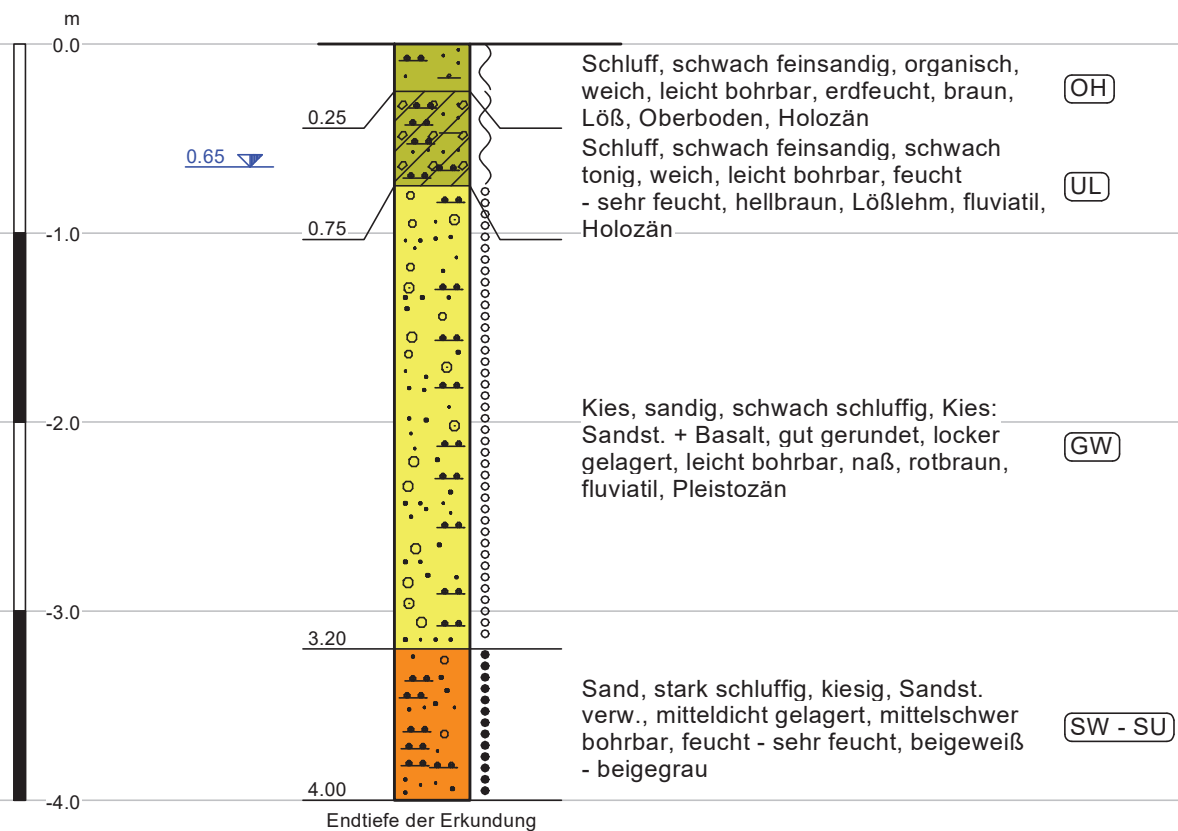
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.6

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 6

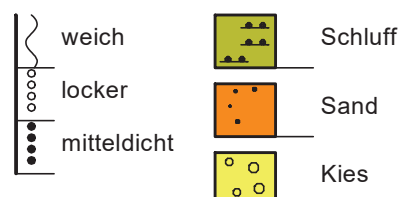
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 0,65 m
 Bohrloch zugeschlämmt bei 1,90 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

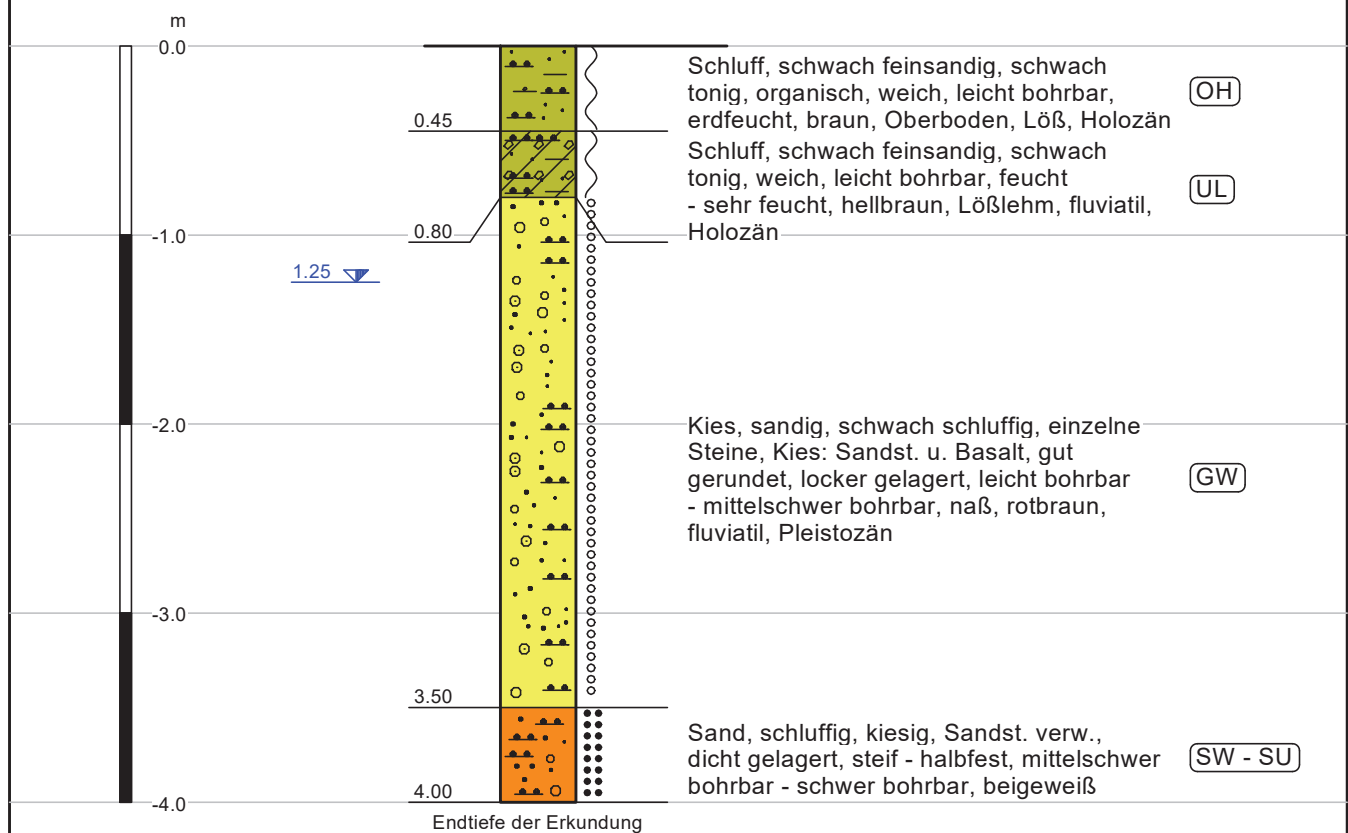
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.7

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 7

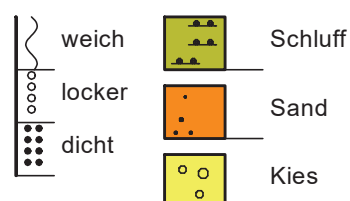
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 1,25 m
 Bohrloch zugeschlämmt bei 1,35 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

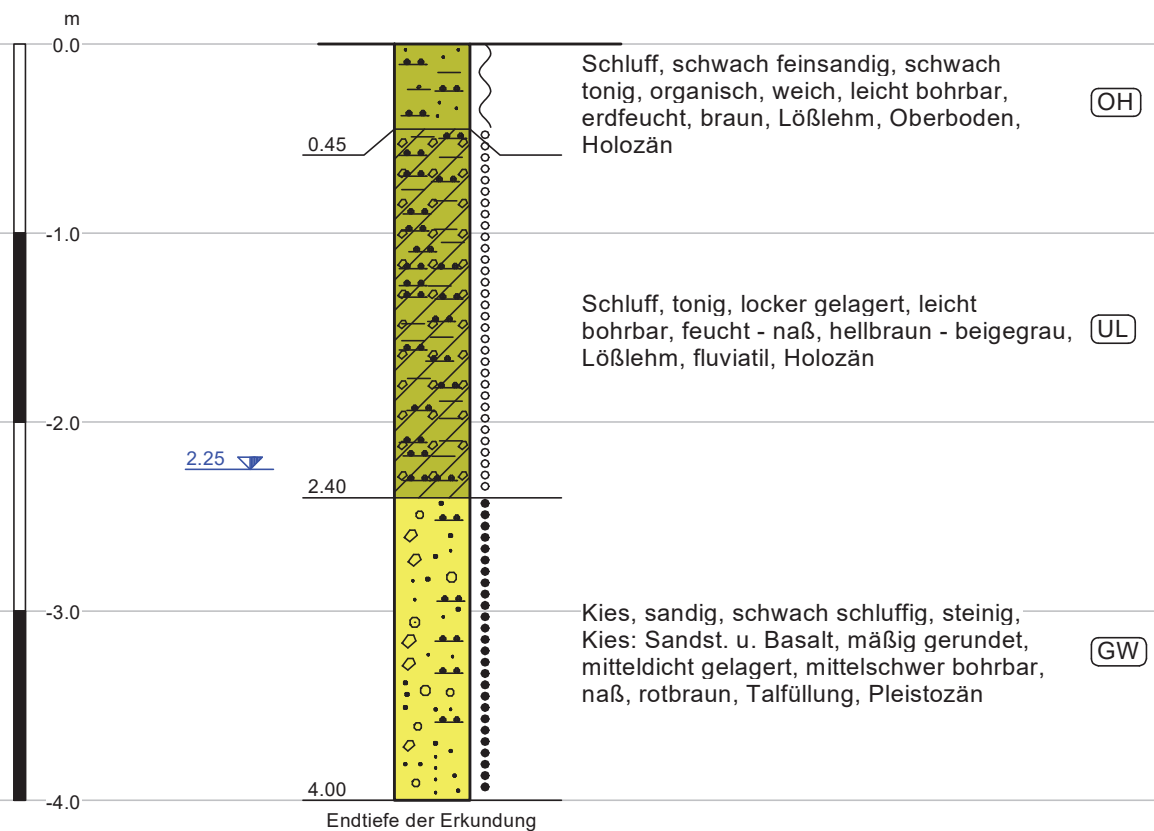
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.8

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 8

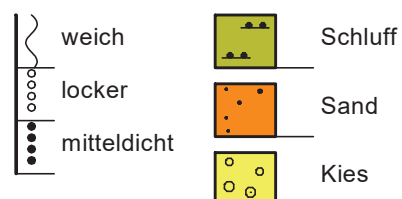
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 2,25 m
 Bohrloch zugeschlammmt bei 2,85 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

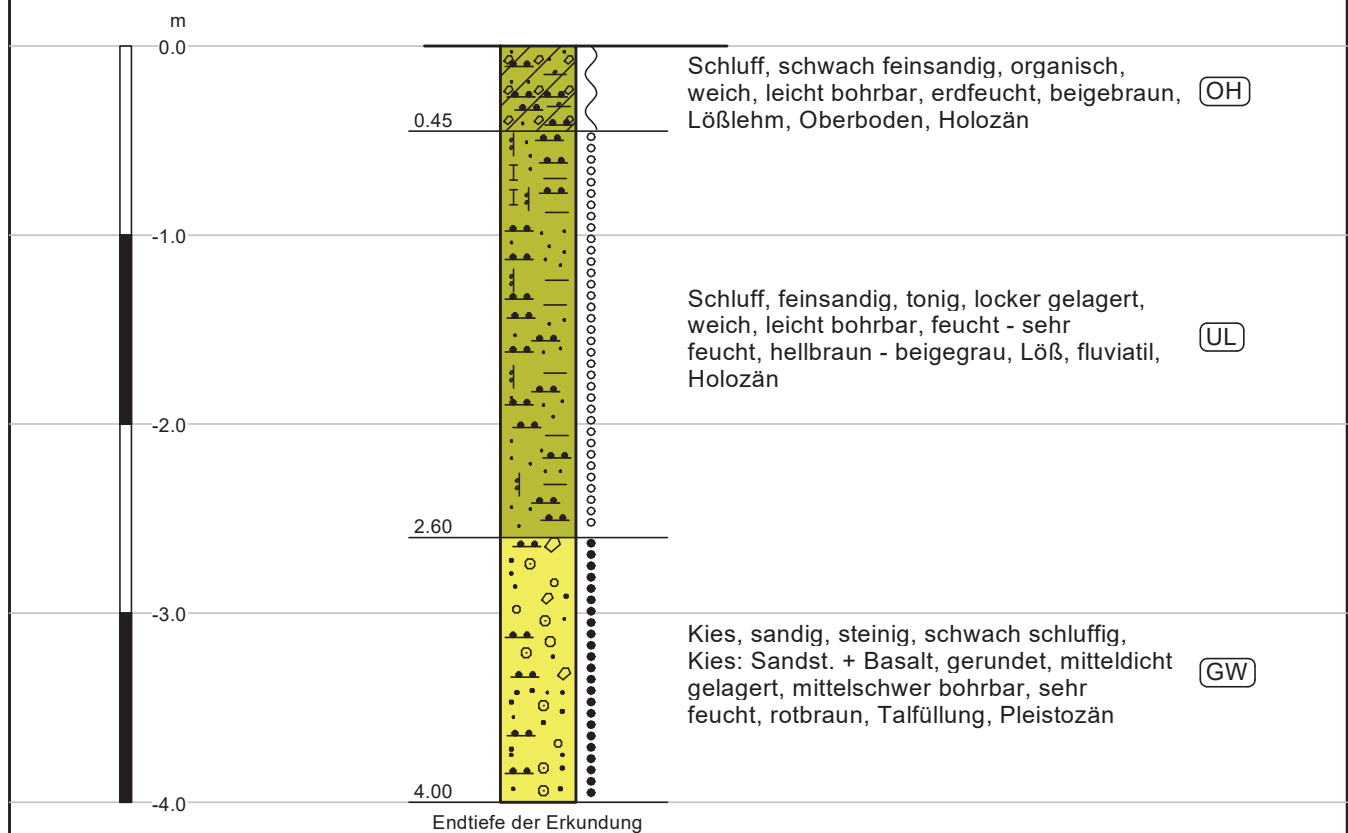
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.9

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 9

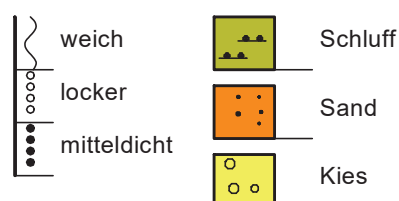
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 2,45 m
 Bohrloch zugeschlammmt bei 3,05 m u. GOK
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

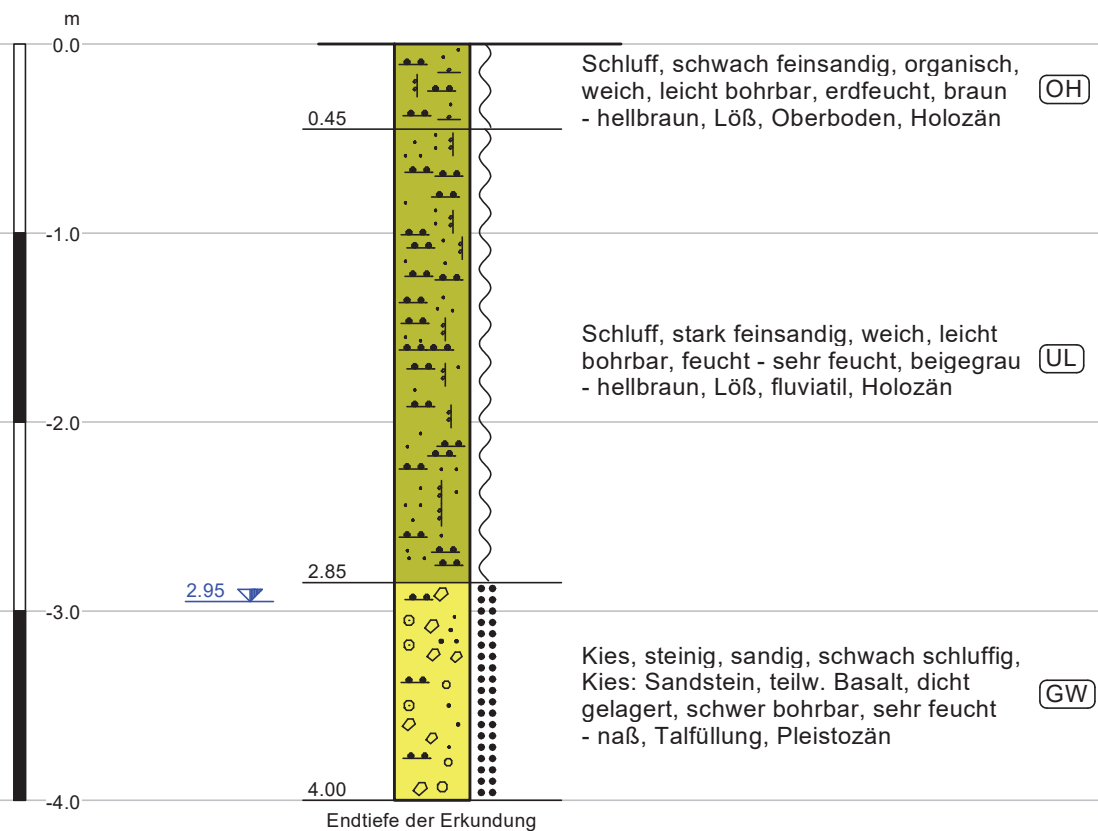
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.10

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 10

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW gemessen: 2,95 m u. GOK
 Bohrloch offen
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

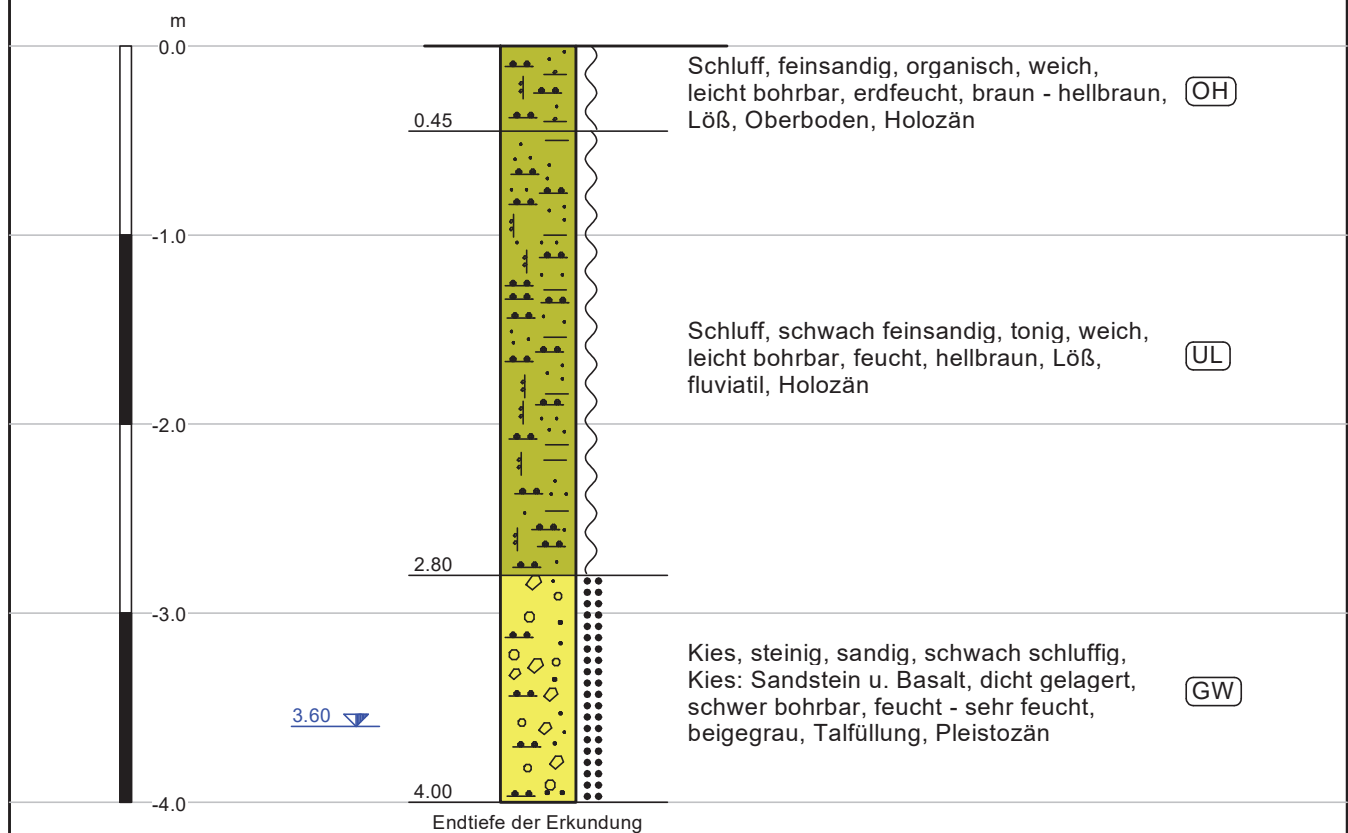
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.11

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 11

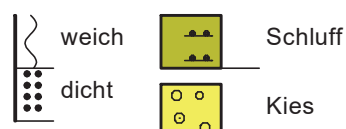
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 3,30 m u. GOK
 Bohrloch offen
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



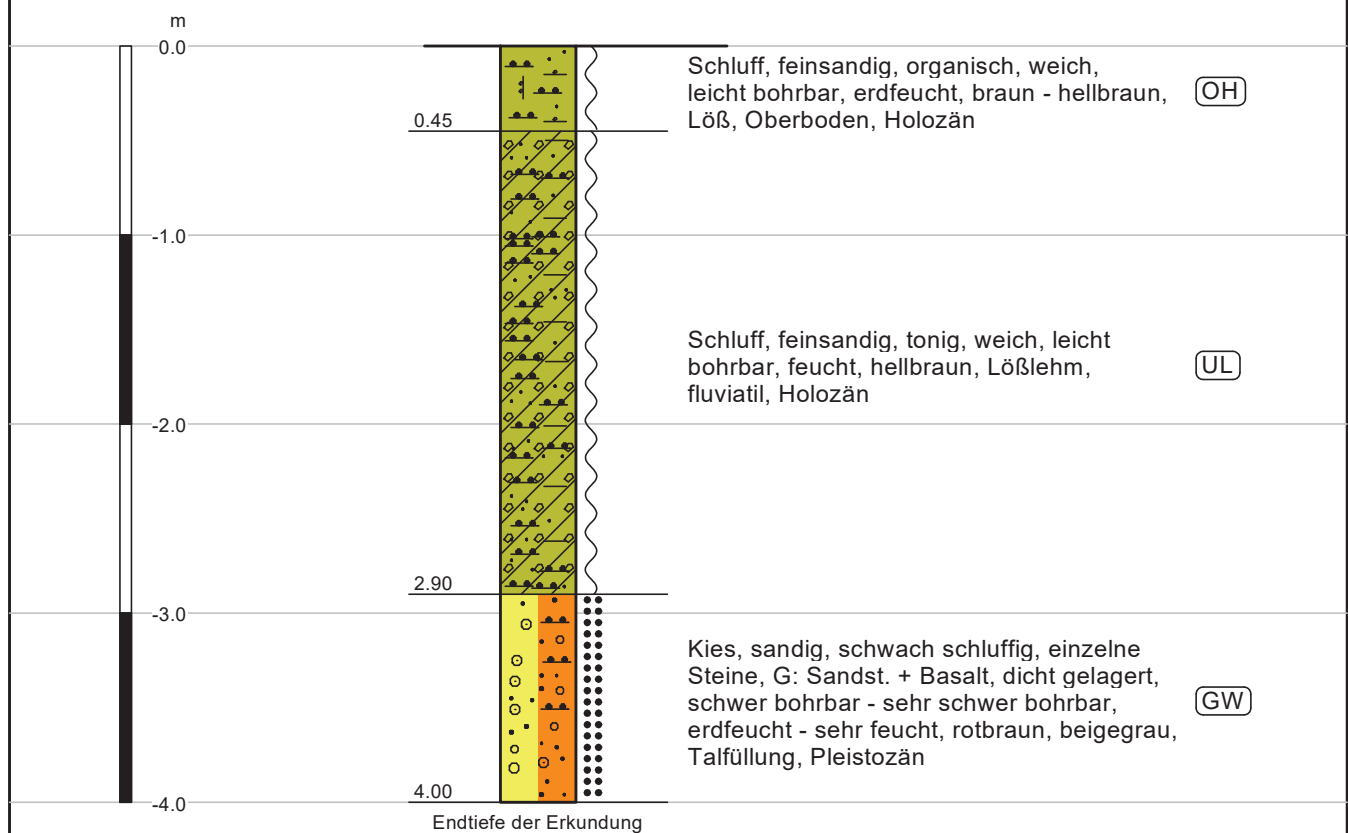
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.12

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 12

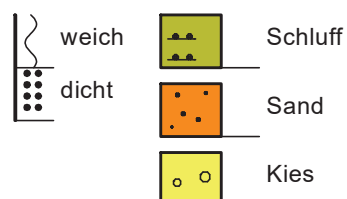
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 3,60 m u. GOK
 Bohrloch offen
 (17.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
Hochwasserschutz

Projektnummer:
220042

Anlage:
2.13

Profil einer Rammkernsondierung
Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 13

0,00 m = GOK



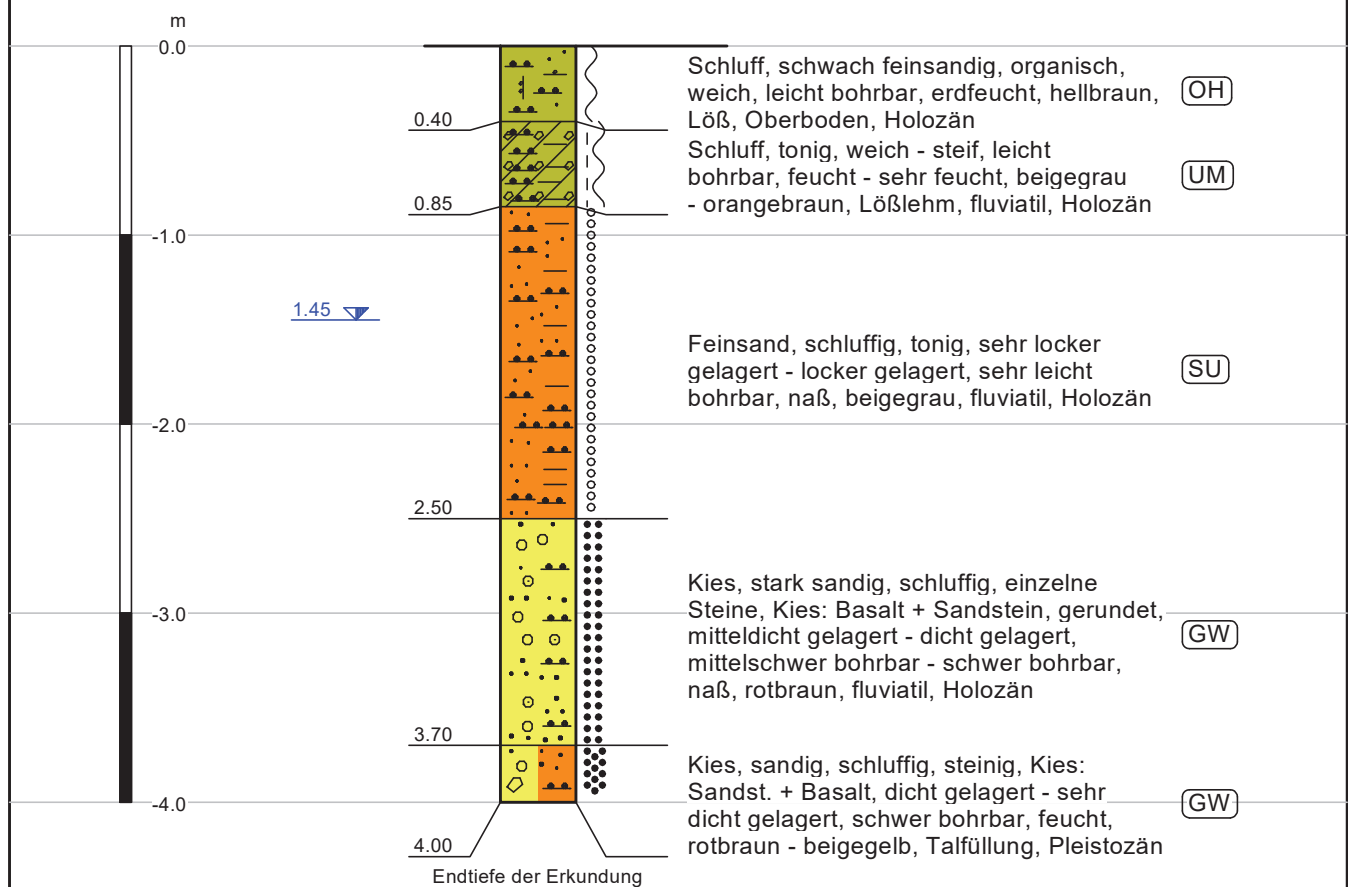
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.14

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 14

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 1,45 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlämmt bei 2,40 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten

	weich - steif		Schluff
	weich		Sand
	locker		Feinsand
	dicht		Kies
	sehr dicht		

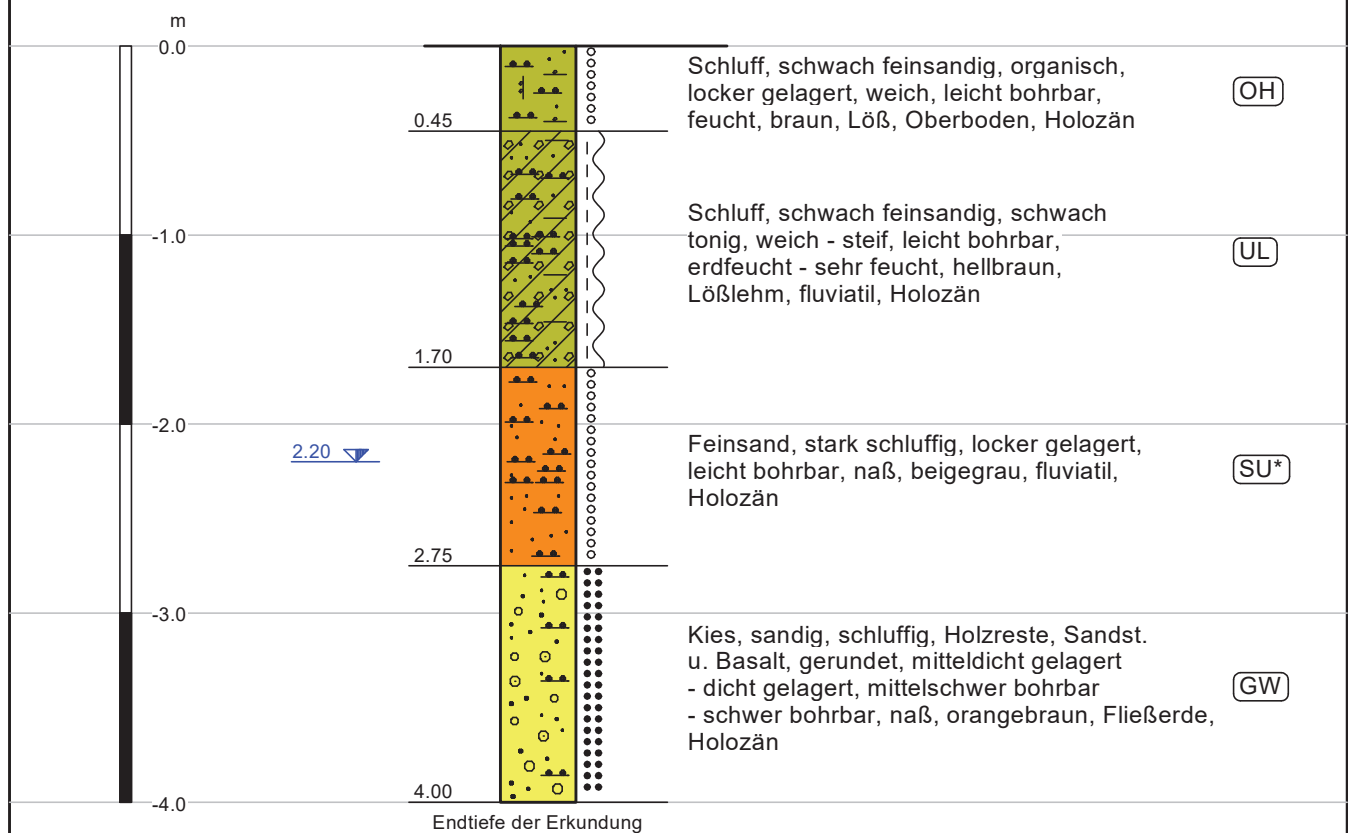
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.15

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 15

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende: 2,20 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlammmt bei 3,05 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten

	weich - steif		Schluff
	locker		Sand
	dicht		Feinsand
			Kies

Lohfelden
 Hochwasserschutz

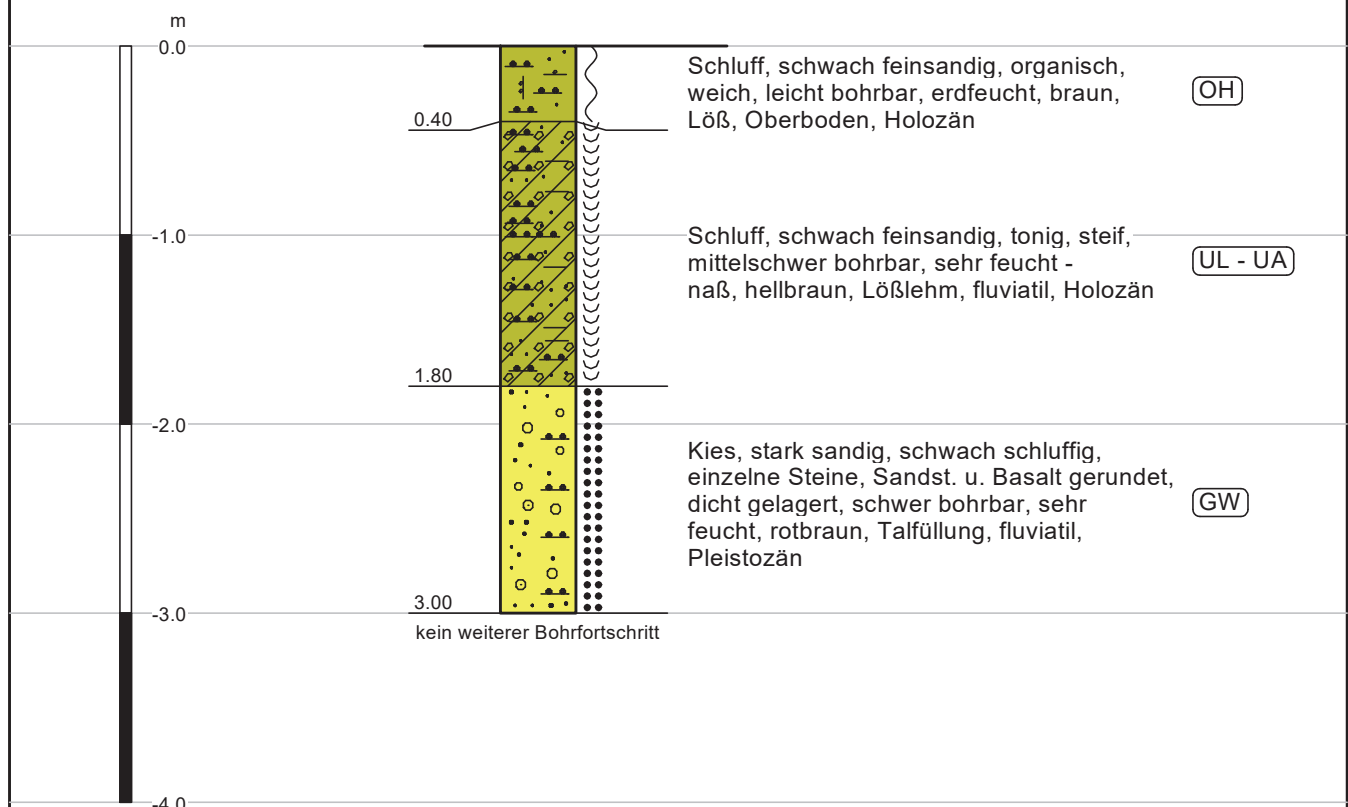
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.16

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 16

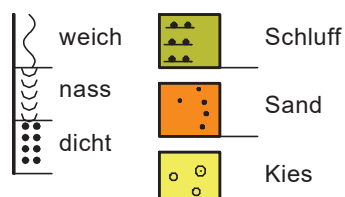
0,00 m = GOK



Hinweis:

kein GW feststellbar
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

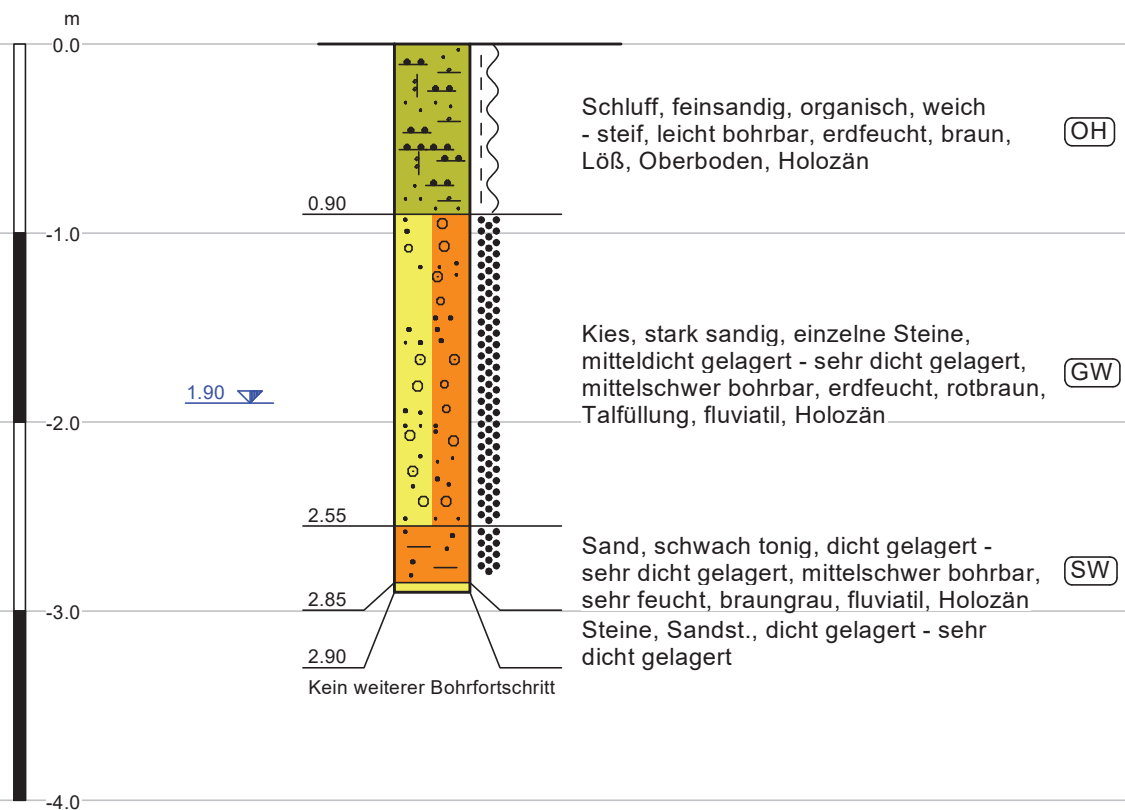
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.17

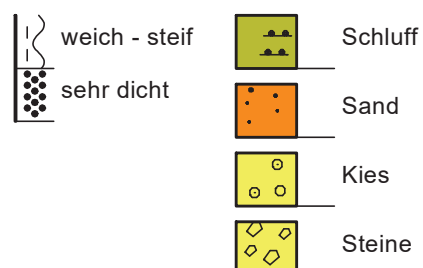
Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 17

0,00 m = GOK



Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 1,90 m u. GOK
 (20.04.2020)

Lohfelden
 Hochwasserschutz

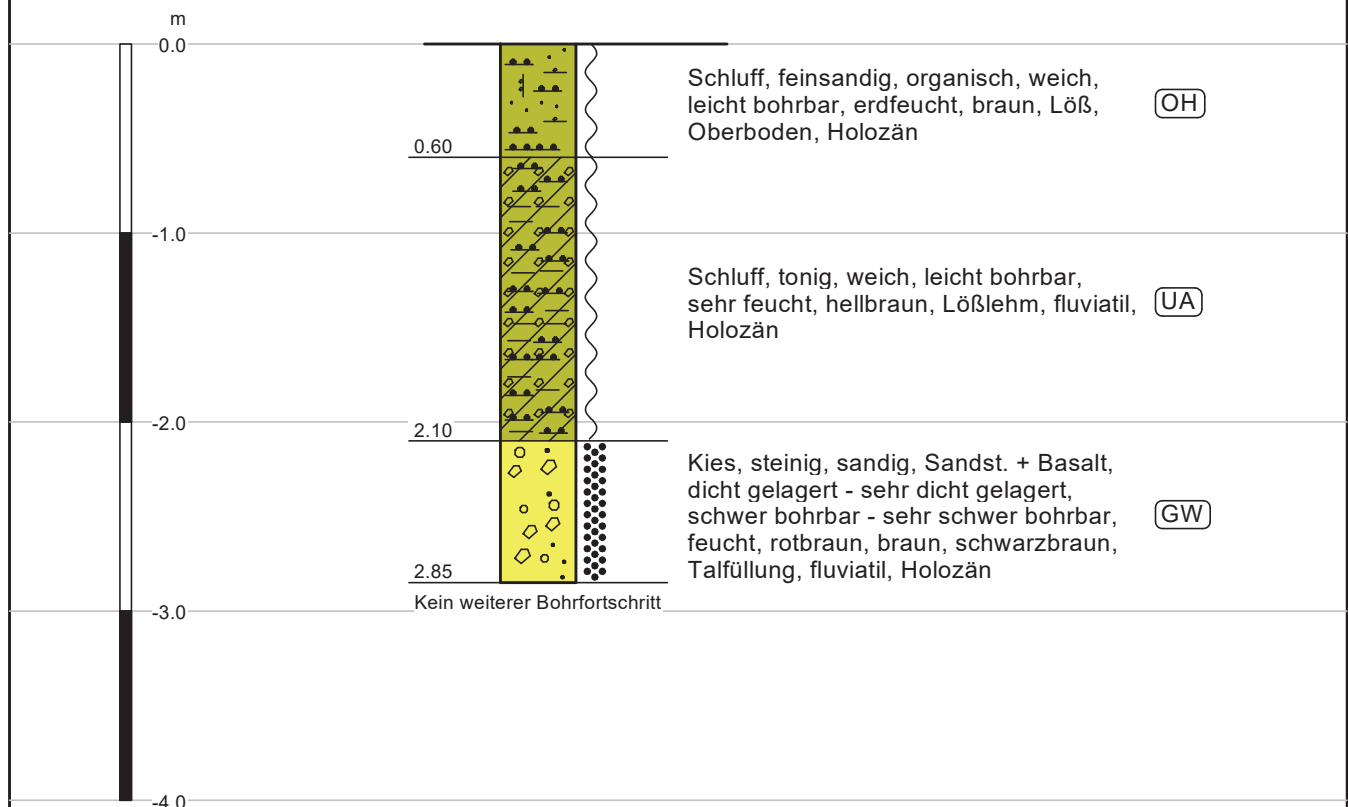
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.18

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 18

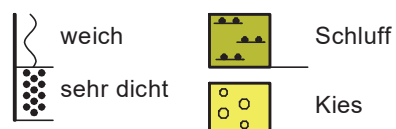
0,00 m = GOK



Hinweis:

kein GW feststellbar
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

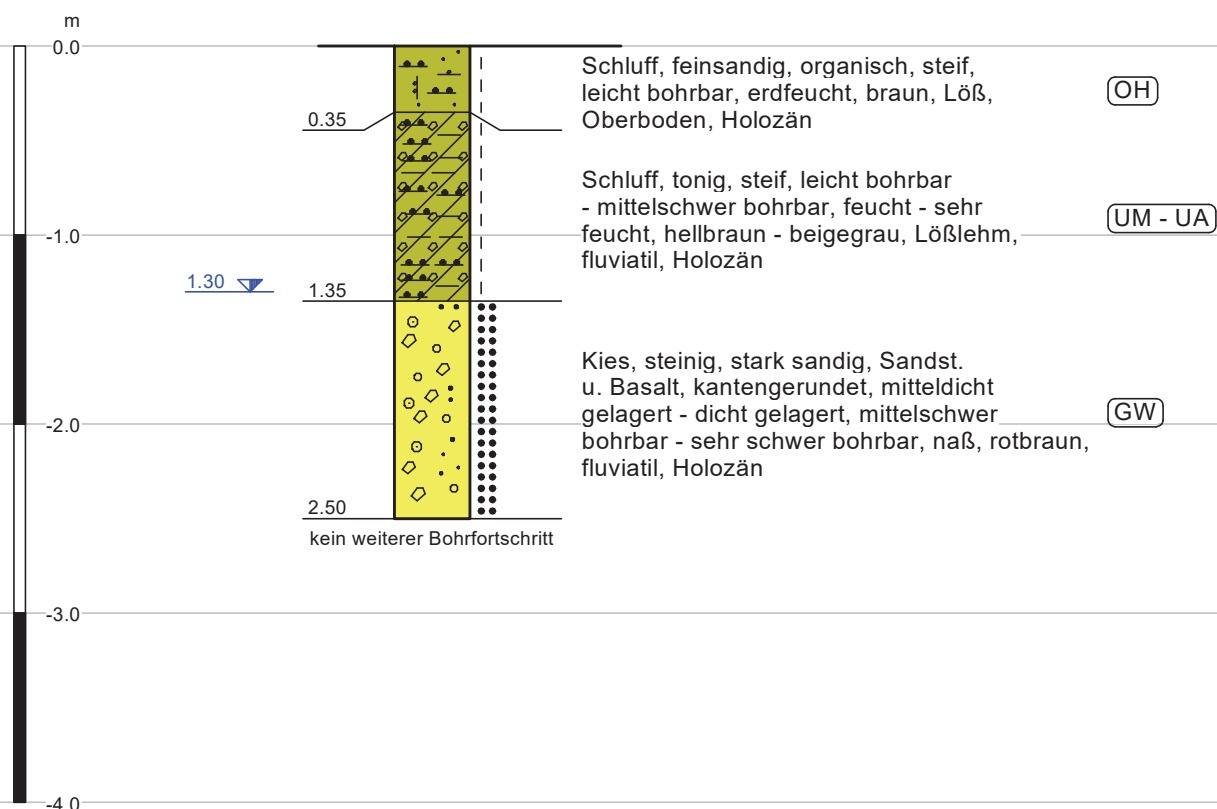
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.19

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 19

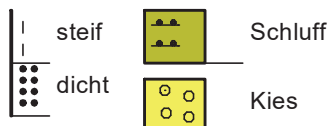
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW gemessen bei 1,30 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Lohfelden
 Hochwasserschutz

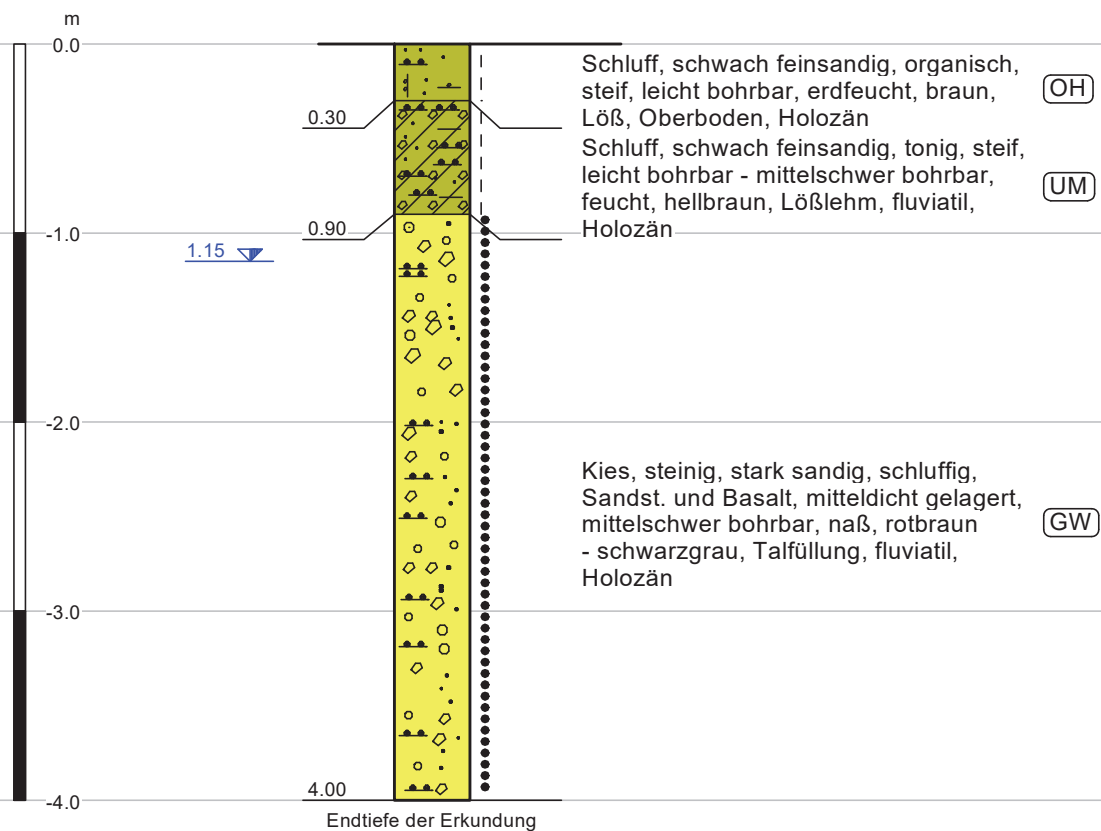
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.20

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 20

0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 1,15 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlammte bei 1,40 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten

	steif		Schluff
•	mitteldicht		Kies

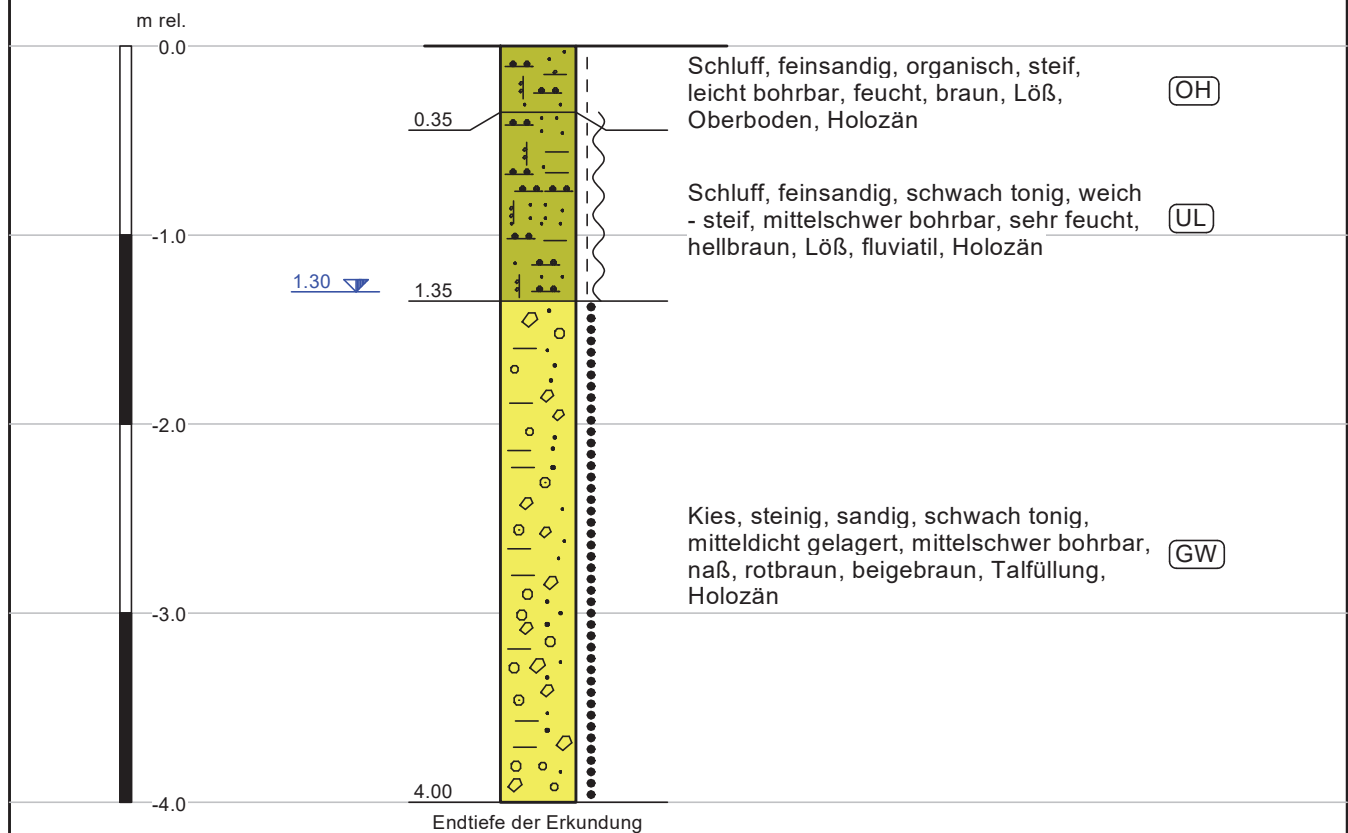
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.21

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 21

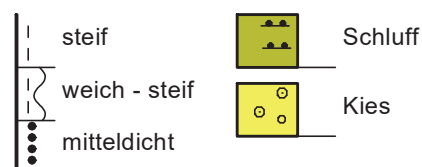
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 1,30 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlämmt bei 2,20 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



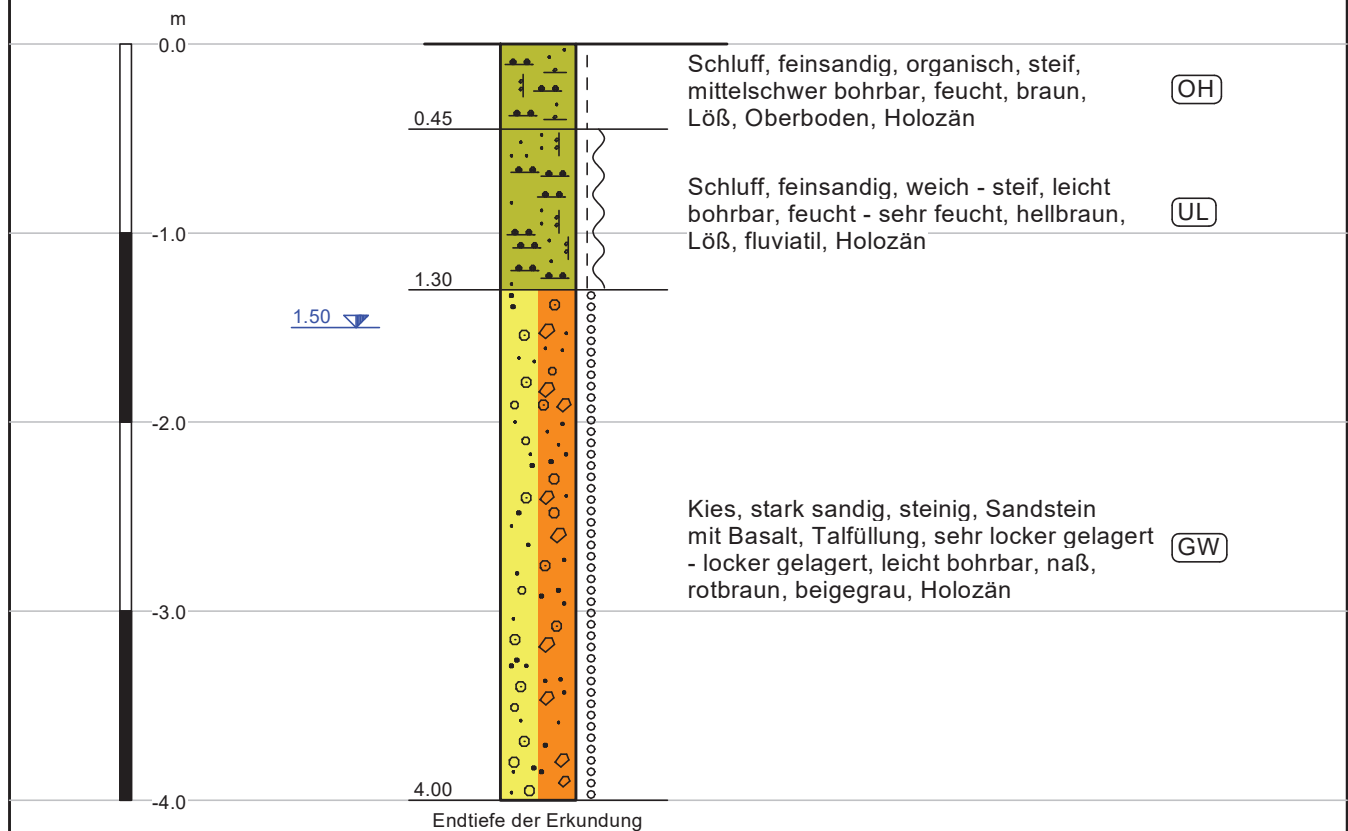
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.22

Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 22

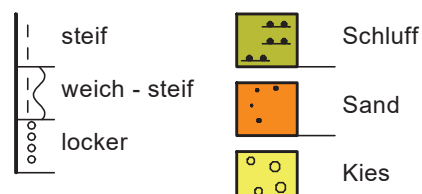
0,00 m = GOK



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 1,50 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlämmt bei 2,90 m u. GOK
 (20.04.2020)

Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



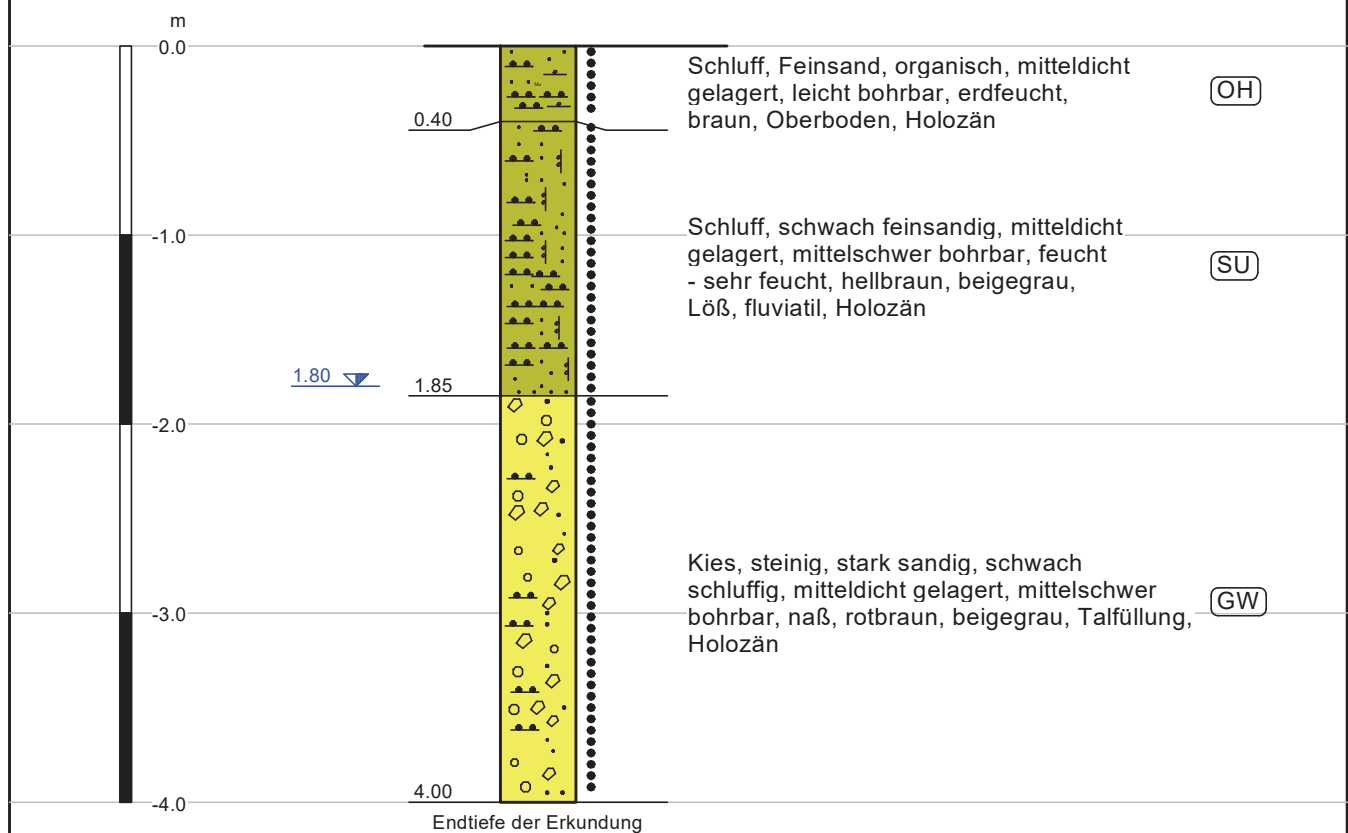
Lohfelden
 Hochwasserschutz

Projektnummer:
 220042
 Anlage:
 2.23

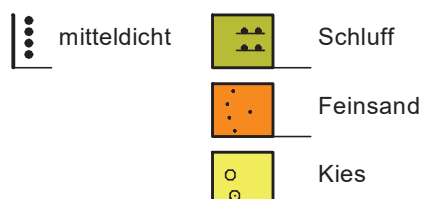
Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 23

0,00 m = GOK



Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 1,80 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlämmt bei 2,95 m u. GOK
 (20.04.2020)

Lohfelden
 Hochwasserschutz

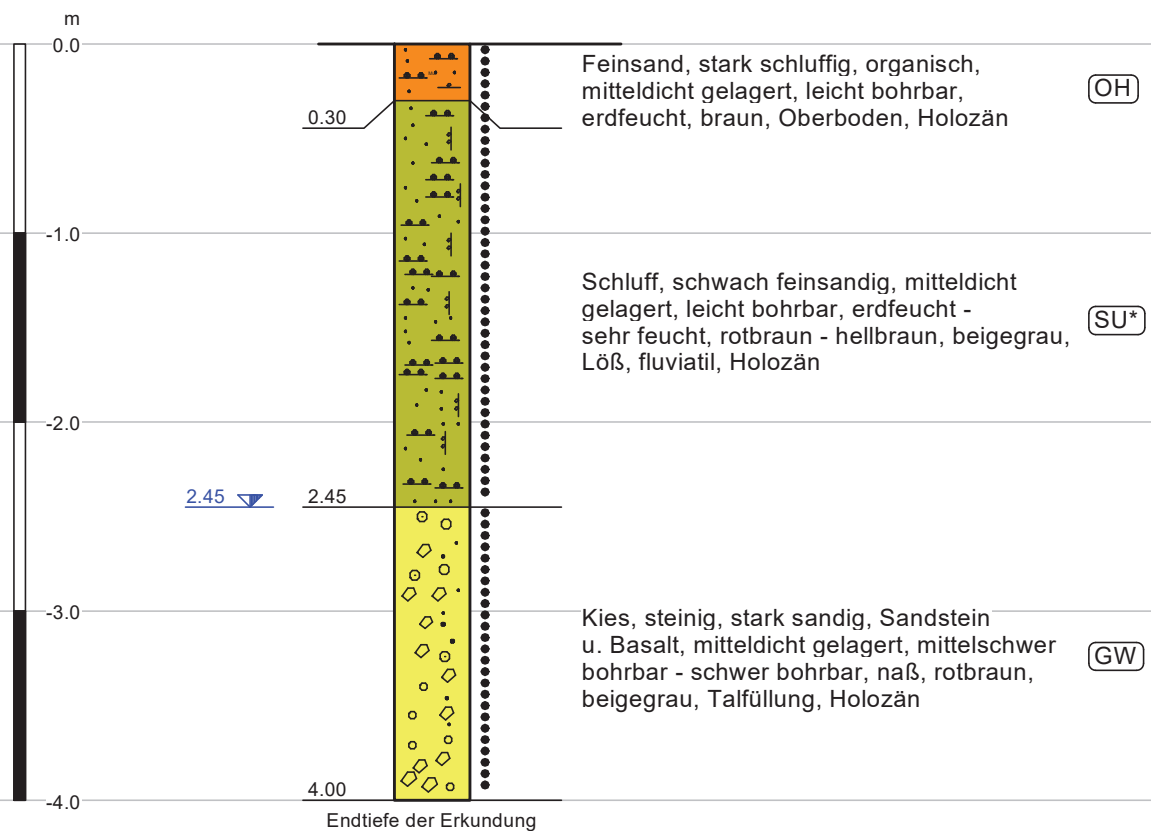
Projektnummer:
 220042

Anlage:
 2.24

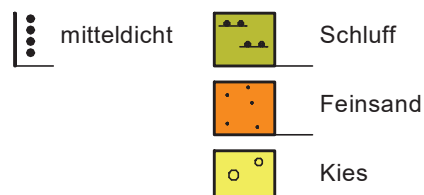
Profil einer Rammkernsondierung
 Maßstab der Höhe ca.: 1:40

RKS 24

0,00 m = GOK



Legende: Konsistenzen - Lagerungsdichten - Hauptbodenarten



Hinweis:

GW nach Bohrende bei 2,45 m u. GOK
 Bohrloch zugeschlämmt bei 3,05 m u. GOK
 (20.04.2020)

Anlage 9:
Versickerungsversuch: Lageplan und Messprotokolle

Plan: W:\PROJEKTE\Lohfelden_Gemeinde\205_4425_Grundlagenermittlung hydrogeologisches Gutachten\07 Pläne\08_Bestandspläne.apx\205.2743_AP_212801_UK_Versickerungsverusch_Lag1plan.dwg



Legende:

 untersuchter Bereich

 Wahlebach

 Versuchspunkte

Projekt: **Hochwasserschutz am "Wahlebach/ Fahrenbach"**
Hydrogeologische Studie

Darstellung:	Anlage:	1	
	Maßstab:	1 : 12500	
	Zeichnungs-Nr.:	205.2743_GE_20210209_UK_Versickerung_agc-A3 quer-Plotter	
		Datum	Name
	gezeichnet:	09.02.2021	fal
Auftraggeber:	geprüft:	09.02.2021	jfe

Luftbild
mit Kennzeichnung der
Versuchspunkte


Gemeinde Lohfelden
Lange Straße 20
34253 Lohfelden


agc wasser gmbh
Friedrich - Ebert - Straße 48
34117 Kassel
Tel.:0561-316 902 58 / www.agc-gruppe.de / info@agc-gruppe.de

Doppelring-Infiltrometer-Versuch

Projekt: Lohfelden, Wahlebachtal

Projekt Nr.: 024520

Datum: 11.11.2020

Versuchsbezeichnung: **P 1**
Lokalität: siehe Lageskizze

zu prüfender Untergrund: Wiese

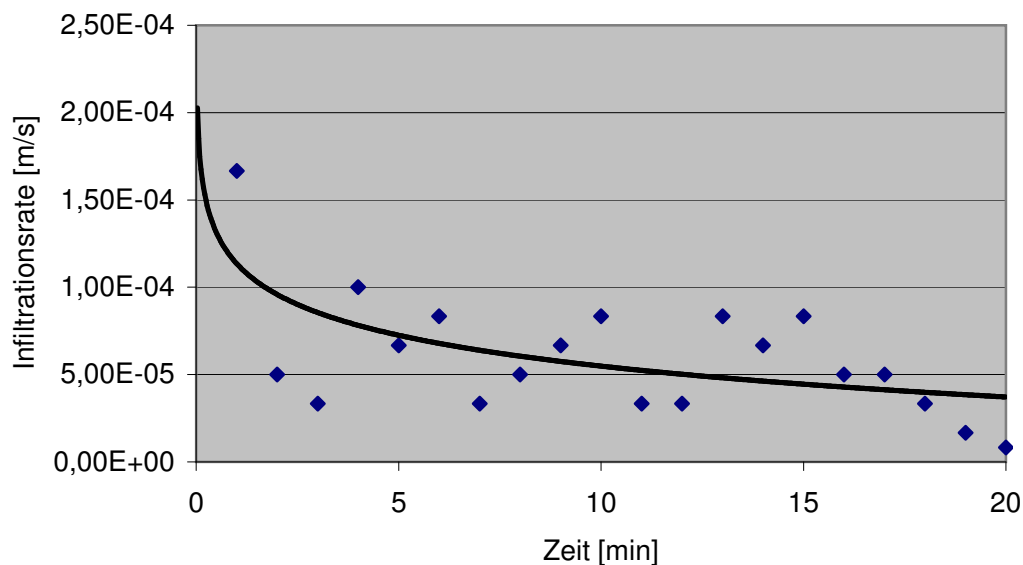
Durchmesser Innenring [cm]: 30 Durchmesser Außenring [cm]: 55

Überstaupflähe Innenring A_i [m²]: 0,05309

Zeit t [s]	Wasser- stand [cm]	delta t [s]	delta h [m]	Durchfluß- menge $V_i = h \cdot A_i$ [m ³]	Infiltration $K = V_i / (dt \cdot A_i)$ [m/s]
0	20,0	0	0		
60	19,0	60	0,0100	0,000531	1,67E-04
120	18,7	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
180	18,5	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
240	17,9	60	0,0060	0,000319	1,00E-04
300	17,5	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
360	17,0	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
420	16,8	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
480	16,5	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
540	16,1	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
600	15,6	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
660	15,4	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
720	15,2	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
780	14,7	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
840	14,3	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
900	13,8	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
960	13,5	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
1020	13,2	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
1080	13,0	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
1140	12,9	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1200	12,85	60	0,0005	0,000027	8,33E-06

gemittelter Durchlässigkeitsbeiwert
aus den 4 letzten Messungen:

$$K_f = 2,71E-05 \text{ m/s}$$



Doppelring-Infiltrometer-Versuch

Projekt: Lohfelden, Wahlebachtal

Projekt Nr.: 024520

Datum: 11.11.2020

Versuchsbezeichnung: **P 2**
Lokalität: siehe Lageskizze

zu prüfender Untergrund: Wiese

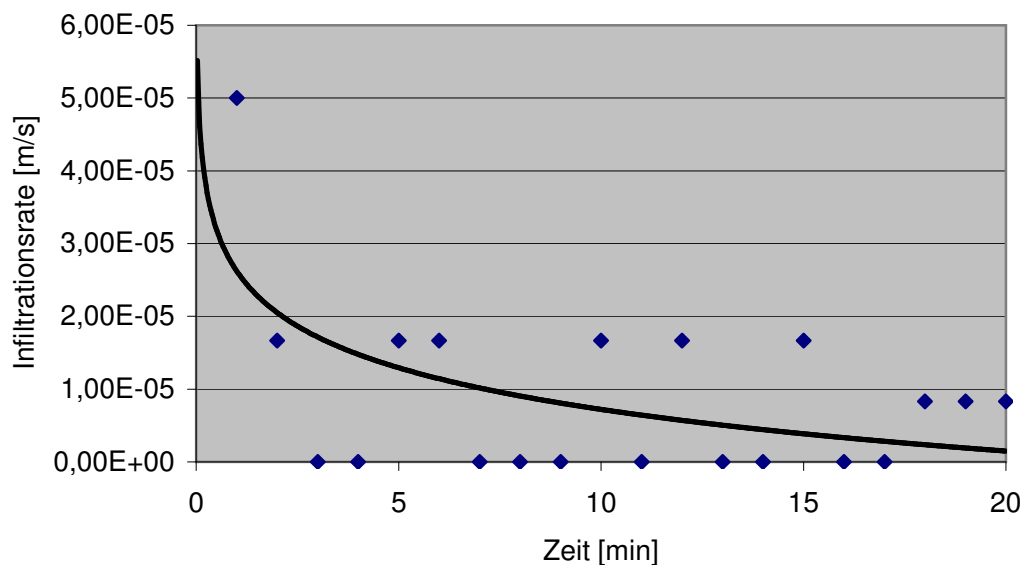
Durchmesser Innenring [cm]: 30 Durchmesser Außenring [cm]: 55

Überstaupflähe Innenring A_i [m²]: 0,05309

Zeit t [s]	Wasserstand [cm]	delta t [s]	delta h [m]	Durchflußmenge $V_i = h \cdot A_i$ [m ³]	Infiltration $K = V_i / (dt \cdot A_i)$ [m/s]
0	20,7	0	0		
60	20,4	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
120	20,3	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
180	20,3	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
240	20,3	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
300	20,2	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
360	20,1	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
420	20,1	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
480	20,1	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
540	20,1	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
600	20,0	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
660	20,0	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
720	19,9	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
780	19,9	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
840	19,9	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
900	19,8	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
960	19,8	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
1020	19,8	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
1080	19,75	60	0,0005	0,000027	8,33E-06
1140	19,7	60	0,0005	0,000027	8,33E-06
1200	19,65	60	0,0005	0,000027	8,33E-06

gemittelter Durchlässigkeitsbeiwert
aus den 4 letzten Messungen:

$K_f = 6,25E-06 \text{ m/s}$



Doppelring-Infiltrometer-Versuch

Projekt: Lohfelden, Wahlebachtal

Projekt Nr.: 024520

Datum: 11.11.2020

Versuchsbezeichnung:

P 3

Lokalität:

siehe Lageskizze

zu prüfender Untergrund:

Acker

Durchmesser Innenring [cm]: 30

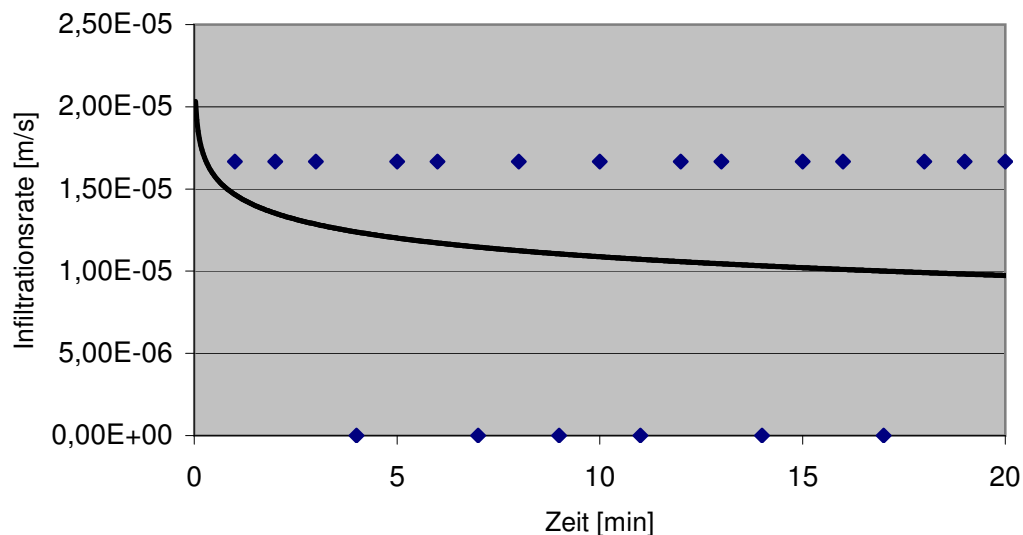
Durchmesser Außenring [cm]: 55

Überstaupflähe Innenring A_i [m²]: 0,05309

Zeit t [s]	Wasser- stand [cm]	delta t [s]	delta h [m]	Durchfluß- menge $V_i = h \cdot A_i$ [m ³]	Infiltration $K = V_i / (dt \cdot A_i)$ [m/s]
0	20,2	0	0		
60	20,1	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
120	20,0	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
180	19,9	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
240	19,9	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
300	19,8	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
360	19,7	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
420	19,7	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
480	19,6	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
540	19,6	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
600	19,5	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
660	19,5	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
720	19,4	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
780	19,3	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
840	19,3	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
900	19,2	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
960	19,1	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1020	19,1	60	0,0000	0,000000	0,00E+00
1080	19,0	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1140	18,9	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1200	18,8	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1260	18,8	60	0,0000	0,000000	0,00E+00

gemittelter Durchlässigkeitsbeiwert
aus den 4 letzten Messungen:

$$K_f = 1,25E-05 \text{ m/s}$$



Doppelring-Infiltrometer-Versuch

Projekt: Lohfelden, Wahlebachtal

Projekt Nr.: 024520

Datum: 11.11.2020

Versuchsbezeichnung: P 4
Lokalität: siehe Lageskizze

zu prüfender Untergrund: Acker

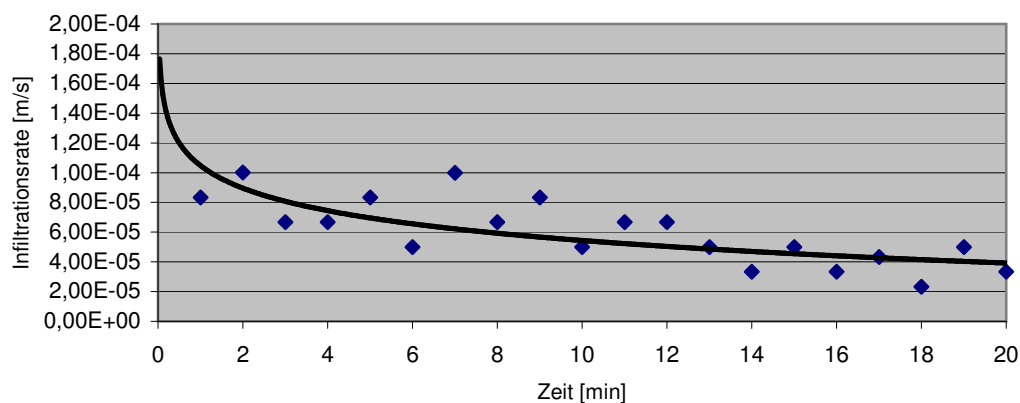
Durchmesser Innenring [cm]: 30 Durchmesser Außenring [cm]: 55

Überstaupflähe Innenring A_i [m²]: 0,05309

Zeit t [s]	Wasserstand [cm]	delta t [s]	delta h [m]	Durchflußmenge $V_i = h \cdot A_i$ [m ³]	Infiltration $K = V_i / (dt \cdot A_i)$ [m/s]
0	20,1	0	0		
60	19,6	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
120	19,0	60	0,0060	0,000319	1,00E-04
180	18,6	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
240	18,2	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
300	17,7	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
360	17,4	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
420	16,8	60	0,0060	0,000319	1,00E-04
480	16,4	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
540	15,9	60	0,0050	0,000265	8,33E-05
600	15,6	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
660	15,2	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
720	14,8	60	0,0040	0,000212	6,67E-05
780	14,5	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
840	14,3	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
900	14,0	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
960	13,8	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
1020	13,5	60	0,0026	0,000138	4,33E-05
1080	13,4	60	0,0014	0,000074	2,33E-05
1140	13,1	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
1200	12,9	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
1260	12,8	60	0,0010	0,000053	1,67E-05
1320	12,5	60	0,0030	0,000159	5,00E-05
1380	12,3	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
1440	12,1	60	0,0020	0,000106	3,33E-05
1500	12,0	60	0,0010	0,000053	1,67E-05

gemittelter Durchlässigkeitsbeiwert
aus den 4 letzten Messungen:

$$K_f = 3,33E-05 \text{ m/s}$$



Anlage 10:
Fototafel



Bild 1:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Blick nach Osten

08.11.2020



Bild 2:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Wahlebach

Blick nach Süd-Westen

08.11.2020



Bild 3:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Blick nach Osten

08.11.2020



Bild 4:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Doppelring-Infiltrometer-
Versuch: P1

Blick nach Süd-Osten

11.11.2020



Bild 5:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Blick nach Osten

08.11.2020



Bild 6:

Hammelsbergwiesen,
Lohfelden

Doppelring-Infiltrometer-
Versuch: P2

11.11.2020



Bild 7:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Blick nach Süden

08.11.2020



Bild 8:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Blick nach Norden

11.11.2020



Bild 9:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Blick nach Osten

Doppelring-Infiltrometer-
Versuch: P3

11.11.2020



Bild 10:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Blick nach Süd-Osten
08.11.2020



Bild 11:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Blick nach Osten

08.11.2020



Bild 12:

Scheid und Stütz Wiesen,
Lohfelden

Doppelring-Infiltrometer-
Versuch: P4

11.11.2020